

交付図書の訂正について

令和5年12月1日付けで入札公告を行った「(工事名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事」に係る交付図書に一部誤りがあったため、別添のとおり訂正します。

なお、訂正した交付図書は、競争参加資格申請者へ送付いたします。

令和6年3月11日

契約責任者

東日本高速道路株式会社北海道支社

支社長 堀 圭 一

【訂正図書】

- ・⑧【金抜設計書】道東自動車道 東占冠トンネル工事
- ・⑨【特記仕様書】道東自動車道 東占冠トンネル工事
- ・⑩【割掛対象表参考内訳書】道東自動車道 東占冠トンネル工事
- ・⑪【割掛対象表】道東自動車道 東占冠トンネル工事
- ・⑫【数量明細表（契約項目）】道東自動車道 東占冠トンネル工事
- ・⑬【数量明細表（率計上）】道東自動車道 東占冠トンネル工事
- ・④【設計図】道東自動車道 東占冠トンネル工事
- ・⑤【設計図】道東自動車道 東占冠トンネル工事
- ・⑥【設計図】道東自動車道 東占冠トンネル工事
- ・⑦【設計図】道東自動車道 東占冠トンネル工事
- ・⑧【設計図】道東自動車道 東占冠トンネル工事
- ・⑨【設計図】道東自動車道 東占冠トンネル工事
- ・⑩【設計図】道東自動車道 東占冠トンネル工事
- ・⑪【設計図】道東自動車道 東占冠トンネル工事
- ・⑫【参考図】道東自動車道 東占冠トンネル工事
- ・⑬【契約参考図書】道東自動車道 東占冠トンネル工事

※訂正箇所は、別添「正誤表」をご確認ください

正誤表(1)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																																																																																						
金抜設計書 単価表	誤	<div>工 事 概 要</div> <div>設計書番号2374902</div> <div>1. 工事名道東自動車道 東占冠トンネル工事</div> <div>2. 道路名道東自動車道</div> <div>3. 工事箇所(自) 北海道勇払郡占冠村字占冠 (STA 827+20) (至) 北海道勇払郡占冠村字占冠 (STA 866+40) (自) (至) (自) (至) (自) (至) (自) (至)</div> <div>4. 工 費</div> <div>工事価格対象額円</div> <div>消費税および地方消費税相当額円</div> <div>計円</div> <div>5. 施工内容</div> <table><tr><th colspan="3">項 目</th><th colspan="2">上 り 車 線</th><th>下 り 車 線</th></tr><tr><td colspan="3">総 延 長</td><td>0 m</td><td>0 m</td><td>3, 9 2 0 m</td></tr><tr><td rowspan="4">内 訳</td><td rowspan="2">道 路</td><td>延 長</td><td>0 m</td><td>0 m</td><td>1, 4 3 0 m</td></tr><tr><td>橋りょう</td><td>箇所数</td><td>0</td><td>0</td><td>1</td></tr><tr><td rowspan="2">トンネル</td><td>延 長</td><td>0 m</td><td>0 m</td><td>2 0 m</td></tr><tr><td>箇所数</td><td>0</td><td>0</td><td>1</td></tr><tr><td colspan="3"></td><td>延 長</td><td>0 m</td><td>2, 4 7 0 m</td></tr></table> <div>6. 工 期</div> <div>契約保証取得の日の翌日から2130日間</div>					項 目			上 り 車 線		下 り 車 線	総 延 長			0 m	0 m	3, 9 2 0 m	内 訳	道 路	延 長	0 m	0 m	1, 4 3 0 m	橋りょう	箇所数	0	0	1	トンネル	延 長	0 m	0 m	2 0 m	箇所数	0	0	1				延 長	0 m	2, 4 7 0 m	正	<div>工 事 概 要</div> <div>設計書番号2374902</div> <div>1. 工事名道東自動車道 東占冠トンネル工事</div> <div>2. 道路名道東自動車道</div> <div>3. 工事箇所(自) 北海道勇払郡占冠村字占冠 (STA 827+20) (至) 北海道勇払郡占冠村字占冠 (STA 866+40) (自) (至) (自) (至) (自) (至) (自) (至)</div> <div>4. 工 費</div> <div>工事価格対象額円</div> <div>消費税および地方消費税相当額円</div> <div>計円</div> <div>5. 施工内容</div> <table><tr><th colspan="3">項 目</th><th colspan="2">上 り 車 線</th><th>下 り 車 線</th></tr><tr><td colspan="3">総 延 長</td><td>0 m</td><td>0 m</td><td>3, 9 2 0 m</td></tr><tr><td rowspan="4">内 訳</td><td rowspan="2">道 路</td><td>延 長</td><td>0 m</td><td>0 m</td><td>1, 4 3 0 m</td></tr><tr><td>橋りょう</td><td>箇所数</td><td>0</td><td>0</td><td>1</td></tr><tr><td rowspan="2">トンネル</td><td>延 長</td><td>0 m</td><td>0 m</td><td>2 0 m</td></tr><tr><td>箇所数</td><td>0</td><td>0</td><td>1</td></tr><tr><td colspan="3"></td><td>延 長</td><td>0 m</td><td>2, 4 7 0 m</td></tr></table> <div>6. 工 期</div> <div>契約保証取得の日の翌日から2460日間</div>					項 目			上 り 車 線		下 り 車 線	総 延 長			0 m	0 m	3, 9 2 0 m	内 訳	道 路	延 長	0 m	0 m	1, 4 3 0 m	橋りょう	箇所数	0	0	1	トンネル	延 長	0 m	0 m	2 0 m	箇所数	0	0	1				延 長	0 m	2, 4 7 0 m
	項 目			上 り 車 線		下 り 車 線																																																																																		
総 延 長			0 m	0 m	3, 9 2 0 m																																																																																			
内 訳	道 路	延 長	0 m	0 m	1, 4 3 0 m																																																																																			
		橋りょう	箇所数	0	0	1																																																																																		
	トンネル	延 長	0 m	0 m	2 0 m																																																																																			
		箇所数	0	0	1																																																																																			
			延 長	0 m	2, 4 7 0 m																																																																																			
項 目			上 り 車 線		下 り 車 線																																																																																			
総 延 長			0 m	0 m	3, 9 2 0 m																																																																																			
内 訳	道 路	延 長	0 m	0 m	1, 4 3 0 m																																																																																			
		橋りょう	箇所数	0	0	1																																																																																		
	トンネル	延 長	0 m	0 m	2 0 m																																																																																			
		箇所数	0	0	1																																																																																			
			延 長	0 m	2, 4 7 0 m																																																																																			

正誤表(2)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分							
金抜設計書 単価表	誤	B- 1 頁							
		単 価 表							
		番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要
		1	2 - (2)	道路掘削 土砂 A	4,376	m³			
		2	2 - (2)	道路掘削 土砂 (表土)	3,044	m³			
		3	2 - (2)	道路掘削 軟岩	5,273	m³			
		4	2 - (5)	盛土工 盛土工 A 1	4,589	m³			
		5	2 - (5)	盛土工 盛土工 A 2	3,971	m³			
		6	2 - (5)	盛土工 盛土工 A 3	2,699	m³			
		7	2 - (5)	盛土工 盛土工 A 4	293	m³			
		8	特 - (1)	高盛土排水工 基盤排水層 A	6,572	m²			
		9	特 - (1)	高盛土排水工 水平排水層 A	5,688	m²			
		10	特 - (1)	高盛土排水工 のり尻工 A	325	m			
11	特 - (1)	高盛土排水工 敷網工 A	3,402	m²					
12	特 - (1)	高盛土排水工 敷網工 B	10,503	m²					
B- 1 頁									
金抜設計書 単価表	正	B- 1 頁							
		単 価 表							
		番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要
		1	2 - (2)	道路掘削 土砂 A	5,681	m³			
		2	2 - (2)	道路掘削 土砂 (表土)	3,262	m³			
		3	2 - (2)	道路掘削 軟岩	5,319	m³			
		4	2 - (5)	盛土工 盛土工 A 1	4,589	m³			
		5	2 - (5)	盛土工 盛土工 A 2	3,971	m³			
		6	2 - (5)	盛土工 盛土工 A 3	2,699	m³			
		7	2 - (5)	盛土工 盛土工 A 4	602	m³			
		8	特 - (1)	高盛土排水工 基盤排水層 A	6,572	m²			
		9	特 - (1)	高盛土排水工 水平排水層 A	5,688	m²			
		10	特 - (1)	高盛土排水工 のり尻工 A	325	m			
11	特 - (1)	高盛土排水工 敷網工 A	3,402	m²					
12	特 - (1)	高盛土排水工 敷網工 B	10,503	m²					
B- 1 頁									

正誤表(3)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

金抜設計書
単価表

誤

正

正誤区分

_____ B- 2 頁

単 価 表

番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要
13	特 - (2)	軽量盛土工 F C B工	768	m³			
14	特 - (2)	軽量盛土工 壁面工A	96	m²			
15	2 - (6)	構造物掘削 普通部	32, 238	m³			
16	2 - (6)	構造物掘削 普通部 B	765	m³			
17	2 - (6)	構造物掘削 普通部 C	2, 429	m³			
18	2 - (6)	構造物掘削 特殊部 A	370	m³			
19	2 - (7)	構造物裏込め工 裏込め工 A	8	m³			
20	2 - (7)	構造物裏込め工 裏込め工 B	218	m³			
21	2 - (8)	基礎材 B 1	20	m³			
22	2 - (8)	基礎材 B 2	82	m³			
23	特 - (3)	地盤改良工 中層混合処理A	819	m³			
24	特 - (3)	地盤改良工 固化材A	57	t			

_____ 頁

_____ B- 2 頁

単 価 表

番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要
13	特 - (2)	軽量盛土工 F C B工	768	m³			
14	特 - (2)	軽量盛土工 壁面工A	96	m²			
15	2 - (6)	構造物掘削 普通部	27, 807	m³			
16	2 - (6)	構造物掘削 普通部 B	735	m³			
17	2 - (6)	構造物掘削 普通部 C	2, 429	m³			
18	2 - (6)	構造物掘削 特殊部 A	370	m³			
19	2 - (7)	構造物裏込め工 裏込め工 A	8	m³			
20	2 - (7)	構造物裏込め工 裏込め工 B	218	m³			
21	2 - (8)	基礎材 B 1	20	m³			
22	2 - (8)	基礎材 B 2	82	m³			
23	特 - (3)	地盤改良工 中層混合処理A	819	m³			
24	特 - (3)	地盤改良工 固化材A	57	t			

_____ 頁

正誤表(4)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

金抜設計書
単価表

誤

正

正誤区分

_____ B- 3 頁

単 価 表

番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要
25	特 - (4)	安定処理工 安定処理A	2,429	m³			
26	特 - (4)	安定処理工 安定処理改良材	292	t			
27	4 - (2)	張芝工 張芝 B	970	m²			
28	4 - (3)	種散布工 種散布工	20,660	m²			
29	特 - (5)	のり面保護網工 B	970	m²			
30	4 - (5)	植生基材吹付工 人工基材 (t = 3 c m) 金網入り	369	m²			
31	4 - (9)	セメントモルタル吹付工 セメントモルタル吹付 (t = 1 0 cm)	90	m²			
32	4 - (9)	セメントモルタル吹付工 セメントモルタル吹付 (t = 1 5 cm)	405	m²			
33	4 - (11)	吹付のり枠工 吹付のり枠工	596	m²			
34	特 - (6)	受圧板 A	47	枚			
35	特 - (6)	受圧板 B	3	枚			
36	4 - (14)	コンクリートブロック積工 コンクリートブロック積み (練) 控 3 5 cm A	87	m²			

_____ 頁

_____ B- 3 頁

単 価 表

番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要
25	特 - (4)	安定処理工 安定処理A	2,429	m³			
26	特 - (4)	安定処理工 安定処理改良材	292	t			
27	4 - (2)	張芝工 張芝 B	1,113	m²			
28	4 - (3)	種散布工 種散布工	21,297	m²			
29	特 - (5)	のり面保護網工 B	970	m²			
30	4 - (5)	植生基材吹付工 人工基材 (t = 3 c m) 金網入り	369	m²			
31	4 - (9)	セメントモルタル吹付工 セメントモルタル吹付 (t = 1 0 cm)	90	m²			
32	4 - (9)	セメントモルタル吹付工 セメントモルタル吹付 (t = 1 5 cm)	405	m²			
33	4 - (11)	吹付のり枠工 吹付のり枠工	596	m²			
34	特 - (6)	受圧板 A	47	枚			
35	特 - (6)	受圧板 B	3	枚			
36	4 - (14)	コンクリートブロック積工 コンクリートブロック積み (練) 控 3 5 cm A	87	m²			

_____ 頁

正誤表(5)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

金抜設計書
単価表

誤

正

正誤区分

_____ B- 6 頁

単 価 表

番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要
61	6 - (4)	コルゲートパイプ 2 R - φ 1 . 5 0 ・ t = 3 . 2 (C)	30	m			
62	特 - (8)	凍上対策工	195	m ²			
63	8 - (1)	コンクリート A 1 - 3	777	m ³			
64	8 - (1)	コンクリート A 1 - 3 (T)	387	m ³			
65	8 - (1)	コンクリート B 2 - 1	1,490	m ³			
66	8 - (1)	コンクリート C 2 - 1	3,251	m ³			
67	8 - (1)	コンクリート C 2 - 1 (T)	10,751	m ³			
68	8 - (1)	コンクリート D 1 - 1	55	m ³			
69	8 - (1)	コンクリート T 1 - 4	273	m ³			
70	8 - (1)	コンクリート T 3 - 4	21,048	m ³			
71	8 - (2)	型わく C	1,573	m ²			
72	8 - (2)	型わく C (T)	882	m ²			

_____ B- 6 頁

単 価 表

番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要
61	6 - (4)	コルゲートパイプ 2 R - φ 1 . 5 0 ・ t = 2 . 7 (C)	30	m			
62	特 - (8)	凍上対策工	195	m ²			
63	8 - (1)	コンクリート A 1 - 3	917	m ³			
64	8 - (1)	コンクリート A 1 - 3 (T)	247	m ³			
65	8 - (1)	コンクリート B 2 - 1	1,490	m ³			
66	8 - (1)	コンクリート C 2 - 1	3,441	m ³			
67	8 - (1)	コンクリート C 2 - 1 (T)	10,858	m ³			
68	8 - (1)	コンクリート D 1 - 1	69	m ³			
69	8 - (1)	コンクリート T 1 - 4	273	m ³			
70	8 - (1)	コンクリート T 3 - 4	21,048	m ³			
71	8 - (2)	型わく C	1,573	m ²			
72	8 - (2)	型わく C (T)	882	m ²			

正誤表(6)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分							
金抜設計書 単価表	誤	B- 7 頁							
		単 価 表							
		番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要
		73	8 - (2)	型わく D	1,263	m ²			
		74	8 - (2)	型わく T	49,122	m ²			
		75	8 - (2)	型わく T (L)	2,281	m ²			
		76	8 - (2)	型わく T (S)	1,307	m ²			
		77	8 - (3)	鉄筋 A	72.27	t			
		78	8 - (3)	鉄筋 A (T)	524.89	t			
		79	8 - (3)	鉄筋 C	1.75	t			
		80	12 - (1)	トンネル掘削 CⅠ-a-B	43,245	m ³			
		81	12 - (1)	トンネル掘削 CⅡ-a-B	5,596	m ³			
		82	12 - (1)	トンネル掘削 CⅡ-b-B	21,183	m ³			
		83	12 - (1)	トンネル掘削 CⅡ-b-SB	11,223	m ³			
		84	12 - (1)	トンネル掘削 DⅠ-a-B	7,734	m ³			
	正	B- 7 頁							
		単 価 表							
		番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要
		73	8 - (2)	型わく D	1,462	m ²			
		74	8 - (2)	型わく T	49,122	m ²			
		75	8 - (2)	型わく T (L)	2,150	m ²			
		76	8 - (2)	型わく T (S)	1,307	m ²			
		77	8 - (3)	鉄筋 A	72.30	t			
		78	8 - (3)	鉄筋 A (T)	528.53	t			
		79	8 - (3)	鉄筋 C	1.75	t			
		80	12 - (1)	トンネル掘削 CⅠ-a-B	43,245	m ³			
		81	12 - (1)	トンネル掘削 CⅡ-a-B	5,596	m ³			
		82	12 - (1)	トンネル掘削 CⅡ-b-B	21,183	m ³			
		83	12 - (1)	トンネル掘削 CⅡ-b-SB	11,223	m ³			
		84	12 - (1)	トンネル掘削 DⅠ-a-B	7,734	m ³			

正誤表(7)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分							
金抜設計書 単価表	誤	B- 11 頁							
		単 価 表							
		番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要
		121	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートA (t = 2 0 cm) DⅢ a - F 1 S	310	m ²			
		122	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートA (t = 2 0 cm) DⅢ a - S - F	1,299	m ²			
		123	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートA (t = 2 5 cm) DⅢ a - S 1	2,344	m ²			
		124	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートA (t = 2 5 cm) DⅡ - a - S 1	28,281	m ²			
		125	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートB (t = 5 cm) CⅠ - S	346	m ²			
		126	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートB (t = 1 0 cm) DⅠ - S	399	m ²			
		127	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートB (t = 5 cm) CⅠ - S - S	108	m ²			
		128	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートB (t = 5 cm) CⅡ - S - S	216	m ²			
		129	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートB (t = 1 0 cm) DⅠ - S - S	86	m ²			
		130	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートB (t = 5 cm) CⅠ - S 1	144	m ²			
131	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートB (t = 5 cm) CⅡ - S 1	137	m ²					
132	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートB (t = 1 0 cm) DⅠ - S 1	123	m ²					
B- 11 頁									
金抜設計書 単価表	正	B- 11 頁							
		単 価 表							
		番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要
		121	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートA (t = 2 0 cm) DⅢ a - F 1 S	310	m ²			
		122	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートA (t = 2 0 cm) DⅢ a - S - F	1,299	m ²			
		123	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートA (t = 2 5 cm) DⅢ a - S 1	2,344	m ²			
		124	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートA (t = 2 5 cm) DⅡ - a - S 1	28,281	m ²			
		125	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートB (t = 5 cm) CⅠ - S	346	m ²			
		126	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートB (t = 1 0 cm) DⅠ - S	399	m ²			
		127	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートB (t = 5 cm) CⅠ - S - S	108	m ²			
		128	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートB (t = 5 cm) CⅡ - S - S	216	m ²			
		129	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートB (t = 1 0 cm) DⅠ - S - S	86	m ²			
		130	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートB (t = 5 cm) CⅠ - S 1	158	m ²			
131	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートB (t = 5 cm) CⅡ - S 1	149	m ²					
132	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリートB (t = 1 0 cm) DⅠ - S 1	136	m ²					
B- 11 頁									

正誤表(8)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																																																																																																																																																																																																																												
金抜設計書 単価表	誤	<div>_____ B- 12 頁</div> <div>単 価 表</div> <table><tr><th>番号</th><th>項目番号</th><th>項 目</th><th>数量</th><th>単位</th><th>単 価</th><th>金 額</th><th>摘 要</th></tr><tr><td>133</td><td>12 - (2)</td><td>吹付けコンクリート工 吹付けコンクリート A (t = 2.5 cm) C I - S 2</td><td>13</td><td>m²</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>134</td><td>12 - (2)</td><td>吹付けコンクリート工 吹付けコンクリート A (t = 2.5 cm) C II - S 2</td><td>13</td><td>m²</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>135</td><td>12 - (2)</td><td>吹付けコンクリート工 吹付けコンクリート A (t = 2.5 cm) D I - S 2</td><td>13</td><td>m²</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>136</td><td>12 - (3)</td><td>ロックボルト工 A (L = 2. 0 m)</td><td>1,110</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>137</td><td>12 - (3)</td><td>ロックボルト工 B (L = 3. 0 m)</td><td>7,512</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>138</td><td>12 - (3)</td><td>ロックボルト工 B (L = 4. 0 m)</td><td>500</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>139</td><td>12 - (3)</td><td>ロックボルト工 C (L = 3. 0 m)</td><td>2,597</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>140</td><td>12 - (3)</td><td>ロックボルト工 C (L = 4. 0 m)</td><td>15,340</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>141</td><td>12 - (3)</td><td>ロックボルト工 C (L = 6. 0 m)</td><td>516</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>142</td><td>12 - (3)</td><td>ロックボルト工 F (L = 3. 0 m)</td><td>1,497</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>143</td><td>特 - (9)</td><td>注入式長尺鋼管先受工 打設工 L = 9. 5 m</td><td>27</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>144</td><td>特 - (9)</td><td>注入式長尺鋼管先受工 打設工 L = 12. 5 m</td><td>108</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr></table> <div>_____ 頁</div>						番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要	133	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリート A (t = 2.5 cm) C I - S 2	13	m ²				134	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリート A (t = 2.5 cm) C II - S 2	13	m ²				135	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリート A (t = 2.5 cm) D I - S 2	13	m ²				136	12 - (3)	ロックボルト工 A (L = 2. 0 m)	1,110	本				137	12 - (3)	ロックボルト工 B (L = 3. 0 m)	7,512	本				138	12 - (3)	ロックボルト工 B (L = 4. 0 m)	500	本				139	12 - (3)	ロックボルト工 C (L = 3. 0 m)	2,597	本				140	12 - (3)	ロックボルト工 C (L = 4. 0 m)	15,340	本				141	12 - (3)	ロックボルト工 C (L = 6. 0 m)	516	本				142	12 - (3)	ロックボルト工 F (L = 3. 0 m)	1,497	本				143	特 - (9)	注入式長尺鋼管先受工 打設工 L = 9. 5 m	27	本				144	特 - (9)	注入式長尺鋼管先受工 打設工 L = 12. 5 m	108	本				正	<div>_____ B- 12 頁</div> <div>単 価 表</div> <table><tr><th>番号</th><th>項目番号</th><th>項 目</th><th>数量</th><th>単位</th><th>単 価</th><th>金 額</th><th>摘 要</th></tr><tr><td>133</td><td>12 - (2)</td><td>吹付けコンクリート工 吹付けコンクリート A (t = 2.5 cm) C I - S 2</td><td>10</td><td>m²</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>134</td><td>12 - (2)</td><td>吹付けコンクリート工 吹付けコンクリート A (t = 2.5 cm) C II - S 2</td><td>9</td><td>m²</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>135</td><td>12 - (2)</td><td>吹付けコンクリート工 吹付けコンクリート A (t = 2.5 cm) D I - S 2</td><td>9</td><td>m²</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>136</td><td>12 - (3)</td><td>ロックボルト工 A (L = 2. 0 m)</td><td>1,110</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>137</td><td>12 - (3)</td><td>ロックボルト工 B (L = 3. 0 m)</td><td>7,512</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>138</td><td>12 - (3)</td><td>ロックボルト工 B (L = 4. 0 m)</td><td>500</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>139</td><td>12 - (3)</td><td>ロックボルト工 C (L = 3. 0 m)</td><td>2,597</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>140</td><td>12 - (3)</td><td>ロックボルト工 C (L = 4. 0 m)</td><td>15,340</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>141</td><td>12 - (3)</td><td>ロックボルト工 C (L = 6. 0 m)</td><td>516</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>142</td><td>12 - (3)</td><td>ロックボルト工 F (L = 3. 0 m)</td><td>1,497</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>143</td><td>特 - (9)</td><td>注入式長尺鋼管先受工 打設工 L = 9. 5 m</td><td>27</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>144</td><td>特 - (9)</td><td>注入式長尺鋼管先受工 打設工 L = 12. 5 m</td><td>108</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr></table> <div>_____ 頁</div>						番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要	133	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリート A (t = 2.5 cm) C I - S 2	10	m ²				134	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリート A (t = 2.5 cm) C II - S 2	9	m ²				135	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリート A (t = 2.5 cm) D I - S 2	9	m ²				136	12 - (3)	ロックボルト工 A (L = 2. 0 m)	1,110	本				137	12 - (3)	ロックボルト工 B (L = 3. 0 m)	7,512	本				138	12 - (3)	ロックボルト工 B (L = 4. 0 m)	500	本				139	12 - (3)	ロックボルト工 C (L = 3. 0 m)	2,597	本				140	12 - (3)	ロックボルト工 C (L = 4. 0 m)	15,340	本				141	12 - (3)	ロックボルト工 C (L = 6. 0 m)	516	本				142	12 - (3)	ロックボルト工 F (L = 3. 0 m)	1,497	本				143	特 - (9)	注入式長尺鋼管先受工 打設工 L = 9. 5 m	27	本				144	特 - (9)	注入式長尺鋼管先受工 打設工 L = 12. 5 m	108	本			
	番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要																																																																																																																																																																																																																						
133	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリート A (t = 2.5 cm) C I - S 2	13	m ²																																																																																																																																																																																																																										
134	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリート A (t = 2.5 cm) C II - S 2	13	m ²																																																																																																																																																																																																																										
135	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリート A (t = 2.5 cm) D I - S 2	13	m ²																																																																																																																																																																																																																										
136	12 - (3)	ロックボルト工 A (L = 2. 0 m)	1,110	本																																																																																																																																																																																																																										
137	12 - (3)	ロックボルト工 B (L = 3. 0 m)	7,512	本																																																																																																																																																																																																																										
138	12 - (3)	ロックボルト工 B (L = 4. 0 m)	500	本																																																																																																																																																																																																																										
139	12 - (3)	ロックボルト工 C (L = 3. 0 m)	2,597	本																																																																																																																																																																																																																										
140	12 - (3)	ロックボルト工 C (L = 4. 0 m)	15,340	本																																																																																																																																																																																																																										
141	12 - (3)	ロックボルト工 C (L = 6. 0 m)	516	本																																																																																																																																																																																																																										
142	12 - (3)	ロックボルト工 F (L = 3. 0 m)	1,497	本																																																																																																																																																																																																																										
143	特 - (9)	注入式長尺鋼管先受工 打設工 L = 9. 5 m	27	本																																																																																																																																																																																																																										
144	特 - (9)	注入式長尺鋼管先受工 打設工 L = 12. 5 m	108	本																																																																																																																																																																																																																										
番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要																																																																																																																																																																																																																							
133	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリート A (t = 2.5 cm) C I - S 2	10	m ²																																																																																																																																																																																																																										
134	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリート A (t = 2.5 cm) C II - S 2	9	m ²																																																																																																																																																																																																																										
135	12 - (2)	吹付けコンクリート工 吹付けコンクリート A (t = 2.5 cm) D I - S 2	9	m ²																																																																																																																																																																																																																										
136	12 - (3)	ロックボルト工 A (L = 2. 0 m)	1,110	本																																																																																																																																																																																																																										
137	12 - (3)	ロックボルト工 B (L = 3. 0 m)	7,512	本																																																																																																																																																																																																																										
138	12 - (3)	ロックボルト工 B (L = 4. 0 m)	500	本																																																																																																																																																																																																																										
139	12 - (3)	ロックボルト工 C (L = 3. 0 m)	2,597	本																																																																																																																																																																																																																										
140	12 - (3)	ロックボルト工 C (L = 4. 0 m)	15,340	本																																																																																																																																																																																																																										
141	12 - (3)	ロックボルト工 C (L = 6. 0 m)	516	本																																																																																																																																																																																																																										
142	12 - (3)	ロックボルト工 F (L = 3. 0 m)	1,497	本																																																																																																																																																																																																																										
143	特 - (9)	注入式長尺鋼管先受工 打設工 L = 9. 5 m	27	本																																																																																																																																																																																																																										
144	特 - (9)	注入式長尺鋼管先受工 打設工 L = 12. 5 m	108	本																																																																																																																																																																																																																										

正誤表(9)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																																																																																																													
金抜設計書 単価表	誤	<div>_____ B- 14 頁</div> <div>単 価 表</div> <table><tr><th>番号</th><th>項目番号</th><th>項 目</th><th>数量</th><th>単位</th><th>単 価</th><th>金 額</th><th>摘 要</th></tr><tr><td>157</td><td>12 - (4)</td><td>鋼アーチ支保工 D I - L (H)</td><td>32</td><td>基</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>158</td><td>12 - (4)</td><td>鋼アーチ支保工 D I - S</td><td>50</td><td>基</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>159</td><td>12 - (6)</td><td>ずり処理工 A 1</td><td>57,345</td><td>m³</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>160</td><td>12 - (6)</td><td>ずり処理工 A 2</td><td>56,158</td><td>m³</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>161</td><td>12 - (6)</td><td>ずり処理工 C 1</td><td>116,377</td><td>m³</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>162</td><td>12 - (7)</td><td>インパート埋戻し工 インパート埋戻し工</td><td>13,990</td><td>m³</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>163</td><td>12 - (8)</td><td>計測工 B 吹付コンクリートの応力測定</td><td>15</td><td>箇所</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>164</td><td>12 - (8)</td><td>計測工 B 鋼アーチ支保工の応力測定</td><td>24</td><td>箇所</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>165</td><td>12 - (8)</td><td>計測工 B ロックボルトの軸力試験</td><td>15</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>166</td><td>12 - (8)</td><td>計測工 B 坑内地中変位測定</td><td>15</td><td>箇所</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>167</td><td>12 - (8)</td><td>計測工 C</td><td>1</td><td>式</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>168</td><td>12 - (9)</td><td>覆工防水工 A (B)</td><td>35,637</td><td>m²</td><td></td><td></td><td></td></tr></table> <div>_____ 頁</div>						番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要	157	12 - (4)	鋼アーチ支保工 D I - L (H)	32	基				158	12 - (4)	鋼アーチ支保工 D I - S	50	基				159	12 - (6)	ずり処理工 A 1	57,345	m³				160	12 - (6)	ずり処理工 A 2	56,158	m³				161	12 - (6)	ずり処理工 C 1	116,377	m³				162	12 - (7)	インパート埋戻し工 インパート埋戻し工	13,990	m³				163	12 - (8)	計測工 B 吹付コンクリートの応力測定	15	箇所				164	12 - (8)	計測工 B 鋼アーチ支保工の応力測定	24	箇所				165	12 - (8)	計測工 B ロックボルトの軸力試験	15	本				166	12 - (8)	計測工 B 坑内地中変位測定	15	箇所				167	12 - (8)	計測工 C	1	式				168	12 - (9)	覆工防水工 A (B)	35,637	m²			
		番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要																																																																																																						
157	12 - (4)	鋼アーチ支保工 D I - L (H)	32	基																																																																																																											
158	12 - (4)	鋼アーチ支保工 D I - S	50	基																																																																																																											
159	12 - (6)	ずり処理工 A 1	57,345	m³																																																																																																											
160	12 - (6)	ずり処理工 A 2	56,158	m³																																																																																																											
161	12 - (6)	ずり処理工 C 1	116,377	m³																																																																																																											
162	12 - (7)	インパート埋戻し工 インパート埋戻し工	13,990	m³																																																																																																											
163	12 - (8)	計測工 B 吹付コンクリートの応力測定	15	箇所																																																																																																											
164	12 - (8)	計測工 B 鋼アーチ支保工の応力測定	24	箇所																																																																																																											
165	12 - (8)	計測工 B ロックボルトの軸力試験	15	本																																																																																																											
166	12 - (8)	計測工 B 坑内地中変位測定	15	箇所																																																																																																											
167	12 - (8)	計測工 C	1	式																																																																																																											
168	12 - (9)	覆工防水工 A (B)	35,637	m²																																																																																																											
	正	<div>_____ B- 14 頁</div> <div>単 価 表</div> <table><tr><th>番号</th><th>項目番号</th><th>項 目</th><th>数量</th><th>単位</th><th>単 価</th><th>金 額</th><th>摘 要</th></tr><tr><td>157</td><td>12 - (4)</td><td>鋼アーチ支保工 D I - L (H)</td><td>32</td><td>基</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>158</td><td>12 - (4)</td><td>鋼アーチ支保工 D I - S</td><td>50</td><td>基</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>159</td><td>12 - (6)</td><td>ずり処理工 A 1</td><td>57,495</td><td>m³</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>160</td><td>12 - (6)</td><td>ずり処理工 A 2</td><td>55,890</td><td>m³</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>161</td><td>12 - (6)</td><td>ずり処理工 C 1</td><td>116,494</td><td>m³</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>162</td><td>12 - (7)</td><td>インパート埋戻し工 インパート埋戻し工</td><td>13,989</td><td>m³</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>163</td><td>12 - (8)</td><td>計測工 B 吹付コンクリートの応力測定</td><td>15</td><td>箇所</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>164</td><td>12 - (8)</td><td>計測工 B 鋼アーチ支保工の応力測定</td><td>24</td><td>箇所</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>165</td><td>12 - (8)</td><td>計測工 B ロックボルトの軸力試験</td><td>15</td><td>本</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>166</td><td>12 - (8)</td><td>計測工 B 坑内地中変位測定</td><td>15</td><td>箇所</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>167</td><td>12 - (8)</td><td>計測工 C</td><td>1</td><td>式</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>168</td><td>12 - (9)</td><td>覆工防水工 A (B)</td><td>35,637</td><td>m²</td><td></td><td></td><td></td></tr></table> <div>_____ 頁</div>						番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要	157	12 - (4)	鋼アーチ支保工 D I - L (H)	32	基				158	12 - (4)	鋼アーチ支保工 D I - S	50	基				159	12 - (6)	ずり処理工 A 1	57,495	m³				160	12 - (6)	ずり処理工 A 2	55,890	m³				161	12 - (6)	ずり処理工 C 1	116,494	m³				162	12 - (7)	インパート埋戻し工 インパート埋戻し工	13,989	m³				163	12 - (8)	計測工 B 吹付コンクリートの応力測定	15	箇所				164	12 - (8)	計測工 B 鋼アーチ支保工の応力測定	24	箇所				165	12 - (8)	計測工 B ロックボルトの軸力試験	15	本				166	12 - (8)	計測工 B 坑内地中変位測定	15	箇所				167	12 - (8)	計測工 C	1	式				168	12 - (9)	覆工防水工 A (B)	35,637	m²			
番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要																																																																																																								
157	12 - (4)	鋼アーチ支保工 D I - L (H)	32	基																																																																																																											
158	12 - (4)	鋼アーチ支保工 D I - S	50	基																																																																																																											
159	12 - (6)	ずり処理工 A 1	57,495	m³																																																																																																											
160	12 - (6)	ずり処理工 A 2	55,890	m³																																																																																																											
161	12 - (6)	ずり処理工 C 1	116,494	m³																																																																																																											
162	12 - (7)	インパート埋戻し工 インパート埋戻し工	13,989	m³																																																																																																											
163	12 - (8)	計測工 B 吹付コンクリートの応力測定	15	箇所																																																																																																											
164	12 - (8)	計測工 B 鋼アーチ支保工の応力測定	24	箇所																																																																																																											
165	12 - (8)	計測工 B ロックボルトの軸力試験	15	本																																																																																																											
166	12 - (8)	計測工 B 坑内地中変位測定	15	箇所																																																																																																											
167	12 - (8)	計測工 C	1	式																																																																																																											
168	12 - (9)	覆工防水工 A (B)	35,637	m²																																																																																																											

正誤表(10)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

金抜設計書
単価表

誤

正

正誤区分

_____ B- 15 頁

単 価 表

番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要
169	12 - (9)	覆工防水工 A (K)	328	m ²			
170	12 - (9)	覆工防水工 B (B)	20,164	m ²			
171	12 - (11)	裏面排水工 A	4,909	m			
172	12 - (12)	路盤排水工 中央排水工 B	2,468	m			
173	12 - (12)	路盤排水工 横断排水工 B	413	m			
174	12 - (12)	路盤排水工 横断排水工 C	119	m			
175	12 - (15)	汚濁水処理工 汚濁水処理工 (運転)	947	日			
176	12 - (15)	汚濁水処理工 汚濁水処理工 (供用)	1,353	日			
177	12 - (15)	汚濁水処理工 泥土処理工	663	m ³			
178	12 - (15)	汚濁水処理工 汚濁水処理設備設置工	1	式			
179	12 - (15)	汚濁水処理工 汚濁水処理設備撤去工	1	式			
180	12 - (15)	汚濁水処理工 薬剤 A 2	68,184	kg			

_____ 頁

_____ B- 15 頁

単 価 表

番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要
169	12 - (9)	覆工防水工 A (K)	328	m ²			
170	12 - (9)	覆工防水工 B (B)	20,164	m ²			
171	12 - (11)	裏面排水工 A	4,909	m			
172	12 - (11)	裏面排水工 B	249	m			
173	12 - (12)	路盤排水工 中央排水工 B	2,468	m			
174	12 - (12)	路盤排水工 横断排水工 B	413	m			
175	12 - (12)	路盤排水工 横断排水工 C	119	m			
176	12 - (15)	汚濁水処理工 汚濁水処理工 (運転)	943	日			
177	12 - (15)	汚濁水処理工 汚濁水処理工 (供用)	1,347	日			
178	12 - (15)	汚濁水処理工 泥土処理工	660	m ³			
179	12 - (15)	汚濁水処理工 汚濁水処理設備設置工	1	式			
180	12 - (15)	汚濁水処理工 汚濁水処理設備撤去工	1	式			

_____ 頁

正誤表(11)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																																																																																																													
金抜設計書 単価表	誤	<div>_____ B- 16 頁</div> <div>単 価 表</div> <table><tr><th>番号</th><th>項目番号</th><th>項 目</th><th>数量</th><th>単位</th><th>単 価</th><th>金 額</th><th>摘 要</th></tr><tr><td>181</td><td>12 - (15)</td><td>汚濁水処理工 薬剂 B</td><td>2,046</td><td>kg</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>182</td><td>12 - (15)</td><td>汚濁水処理工 薬剂 C 2</td><td>300,010</td><td>kg</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>183</td><td>12 - (16)</td><td>フリッカ設備工 フリッカ設備工(供用)</td><td>1,308</td><td>日</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>184</td><td>12 - (16)</td><td>フリッカ設備工 フリッカ設備設置工</td><td>1</td><td>式</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>185</td><td>12 - (16)</td><td>フリッカ設備工 フリッカ設備撤去工</td><td>1</td><td>式</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>186</td><td>12 - (17)</td><td>切羽監視員</td><td>1,832</td><td>人・日</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>187</td><td>17 - (31)</td><td>はく落防止対策工 A</td><td>116</td><td>m²</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>188</td><td>17 - (31)</td><td>はく落防止対策工 B</td><td>88</td><td>m²</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>189</td><td>特 - (10)</td><td>鉄網工 A</td><td>528</td><td>m²</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>190</td><td>特 - (11)</td><td>避難連絡坑防護工</td><td>3</td><td>箇所</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>191</td><td>特 - (12)</td><td>動態観測工 クロスアーム式沈下計設置</td><td>2</td><td>箇所</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>192</td><td>特 - (12)</td><td>動態観測工 地中変位計設置</td><td>2</td><td>箇所</td><td></td><td></td><td></td></tr></table> <div>_____ 頁</div>						番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要	181	12 - (15)	汚濁水処理工 薬剂 B	2,046	kg				182	12 - (15)	汚濁水処理工 薬剂 C 2	300,010	kg				183	12 - (16)	フリッカ設備工 フリッカ設備工(供用)	1,308	日				184	12 - (16)	フリッカ設備工 フリッカ設備設置工	1	式				185	12 - (16)	フリッカ設備工 フリッカ設備撤去工	1	式				186	12 - (17)	切羽監視員	1,832	人・日				187	17 - (31)	はく落防止対策工 A	116	m ²				188	17 - (31)	はく落防止対策工 B	88	m ²				189	特 - (10)	鉄網工 A	528	m ²				190	特 - (11)	避難連絡坑防護工	3	箇所				191	特 - (12)	動態観測工 クロスアーム式沈下計設置	2	箇所				192	特 - (12)	動態観測工 地中変位計設置	2	箇所			
		番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要																																																																																																						
181	12 - (15)	汚濁水処理工 薬剂 B	2,046	kg																																																																																																											
182	12 - (15)	汚濁水処理工 薬剂 C 2	300,010	kg																																																																																																											
183	12 - (16)	フリッカ設備工 フリッカ設備工(供用)	1,308	日																																																																																																											
184	12 - (16)	フリッカ設備工 フリッカ設備設置工	1	式																																																																																																											
185	12 - (16)	フリッカ設備工 フリッカ設備撤去工	1	式																																																																																																											
186	12 - (17)	切羽監視員	1,832	人・日																																																																																																											
187	17 - (31)	はく落防止対策工 A	116	m ²																																																																																																											
188	17 - (31)	はく落防止対策工 B	88	m ²																																																																																																											
189	特 - (10)	鉄網工 A	528	m ²																																																																																																											
190	特 - (11)	避難連絡坑防護工	3	箇所																																																																																																											
191	特 - (12)	動態観測工 クロスアーム式沈下計設置	2	箇所																																																																																																											
192	特 - (12)	動態観測工 地中変位計設置	2	箇所																																																																																																											
	正	<div>_____ B- 16 頁</div> <div>単 価 表</div> <table><tr><th>番号</th><th>項目番号</th><th>項 目</th><th>数量</th><th>単位</th><th>単 価</th><th>金 額</th><th>摘 要</th></tr><tr><td>181</td><td>12 - (15)</td><td>汚濁水処理工 薬剂 A 2</td><td>67,896</td><td>kg</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>182</td><td>12 - (15)</td><td>汚濁水処理工 薬剂 B</td><td>2,037</td><td>kg</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>183</td><td>12 - (15)</td><td>汚濁水処理工 薬剂 C 2</td><td>298,742</td><td>kg</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>184</td><td>12 - (16)</td><td>フリッカ設備工 フリッカ設備工(供用)</td><td>1,302</td><td>日</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>185</td><td>12 - (16)</td><td>フリッカ設備工 フリッカ設備設置工</td><td>1</td><td>式</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>186</td><td>12 - (16)</td><td>フリッカ設備工 フリッカ設備撤去工</td><td>1</td><td>式</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>187</td><td>12 - (17)</td><td>切羽監視員</td><td>1,817</td><td>人・日</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>188</td><td>17 - (31)</td><td>はく落防止対策工 A</td><td>116</td><td>m²</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>189</td><td>17 - (31)</td><td>はく落防止対策工 B</td><td>88</td><td>m²</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>190</td><td>特 - (10)</td><td>鉄網工 A</td><td>528</td><td>m²</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>191</td><td>特 - (11)</td><td>避難連絡坑防護工</td><td>3</td><td>箇所</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>192</td><td>特 - (12)</td><td>動態観測工 クロスアーム式沈下計設置</td><td>2</td><td>箇所</td><td></td><td></td><td></td></tr></table> <div>_____ 頁</div>						番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要	181	12 - (15)	汚濁水処理工 薬剂 A 2	67,896	kg				182	12 - (15)	汚濁水処理工 薬剂 B	2,037	kg				183	12 - (15)	汚濁水処理工 薬剂 C 2	298,742	kg				184	12 - (16)	フリッカ設備工 フリッカ設備工(供用)	1,302	日				185	12 - (16)	フリッカ設備工 フリッカ設備設置工	1	式				186	12 - (16)	フリッカ設備工 フリッカ設備撤去工	1	式				187	12 - (17)	切羽監視員	1,817	人・日				188	17 - (31)	はく落防止対策工 A	116	m ²				189	17 - (31)	はく落防止対策工 B	88	m ²				190	特 - (10)	鉄網工 A	528	m ²				191	特 - (11)	避難連絡坑防護工	3	箇所				192	特 - (12)	動態観測工 クロスアーム式沈下計設置	2	箇所			
番号		項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要																																																																																																							
181	12 - (15)	汚濁水処理工 薬剂 A 2	67,896	kg																																																																																																											
182	12 - (15)	汚濁水処理工 薬剂 B	2,037	kg																																																																																																											
183	12 - (15)	汚濁水処理工 薬剂 C 2	298,742	kg																																																																																																											
184	12 - (16)	フリッカ設備工 フリッカ設備工(供用)	1,302	日																																																																																																											
185	12 - (16)	フリッカ設備工 フリッカ設備設置工	1	式																																																																																																											
186	12 - (16)	フリッカ設備工 フリッカ設備撤去工	1	式																																																																																																											
187	12 - (17)	切羽監視員	1,817	人・日																																																																																																											
188	17 - (31)	はく落防止対策工 A	116	m ²																																																																																																											
189	17 - (31)	はく落防止対策工 B	88	m ²																																																																																																											
190	特 - (10)	鉄網工 A	528	m ²																																																																																																											
191	特 - (11)	避難連絡坑防護工	3	箇所																																																																																																											
192	特 - (12)	動態観測工 クロスアーム式沈下計設置	2	箇所																																																																																																											

正誤表(12)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分							
金抜設計書 単価表	誤	B- 17 頁							
		単 価 表							
		番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要
		193	特 - (12)	動態観測工 地下水位計設置	2	箇所			
		194	特 - (12)	動態観測工 クロスアーム式沈下計観測	1,440	箇所・日			
		195	特 - (12)	動態観測工 地中変位計観測	1,440	箇所・日			
		196	特 - (12)	動態観測工 地下水位計観測	1,440	箇所・日			
		197	特 - (13)	仮設防護柵工 設置A	961	m			
		198	特 - (13)	仮設防護柵工 移設A 1	961	m・回			
		199	特 - (13)	仮設防護柵工 移設A 2	961	m・回			
		200	特 - (14)	仮設目隠し板工 設置A	961	m			
		201	特 - (14)	仮設目隠し板工 設置B	108	m			
		202	特 - (14)	仮設目隠し板工 移設A 1	961	m・回			
		203	特 - (14)	仮設目隠し板工 移設A 2	961	m・回			
204	特 - (15)	仮設構造物工 仮棧橋設置工 A	506	m ²					
頁									
正	正	B- 17 頁							
		単 価 表							
		番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要
		193	特 - (12)	動態観測工 地中変位計設置	2	箇所			
		194	特 - (12)	動態観測工 地下水位計設置	2	箇所			
		195	特 - (12)	動態観測工 クロスアーム式沈下計観測	1,408	箇所・日			
		196	特 - (12)	動態観測工 地中変位計観測	242	箇所・日			
		197	特 - (12)	動態観測工 地下水位計観測	654	箇所・日			
		198	特 - (13)	仮設防護柵工 設置A	961	m			
		199	特 - (13)	仮設防護柵工 移設A 1	961	m・回			
		200	特 - (13)	仮設防護柵工 移設A 2	961	m・回			
		201	特 - (14)	仮設目隠し板工 設置A	961	m			
		202	特 - (14)	仮設目隠し板工 設置B	108	m			
		203	特 - (14)	仮設目隠し板工 移設A 1	961	m・回			
204	特 - (14)	仮設目隠し板工 移設A 2	961	m・回					
頁									

正誤表(13)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分								
金抜設計書 単価表	誤	B- 18 頁								
		単 価 表								
		番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要	
		205	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋撤去工 A	506	m ²				
		206	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋設置工 B	342	m ²				
		207	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋撤去工 B	342	m ²				
		208	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋設置工 C	653	m ²				
		209	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋撤去工 C	653	m ²				
		210	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋設置工 D	160	m ²				
		211	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋撤去工 D	160	m ²				
		212	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋設置工 E	216	m ²				
		213	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋撤去工 E	216	m ²				
		214	特 - (16)	除雪工 機械拘束 A	17	台・月				
215	特 - (16)	除雪工 除雪作業 A	180	h						
216	19 - (2)	交通保安要員 交通誘導警備員A	2,880	人・日						
B- 18 頁										
	正	B- 18 頁								
		単 価 表								
		番号	項目番号	項 目	数量	単位	単 価	金 額	摘 要	
		205	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋設置工 A	506	m ²				
		206	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋撤去工 A	506	m ²				
		207	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋設置工 B	342	m ²				
		208	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋撤去工 B	342	m ²				
		209	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋設置工 C	653	m ²				
		210	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋撤去工 C	653	m ²				
		211	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋設置工 D	160	m ²				
		212	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋撤去工 D	160	m ²				
		213	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋設置工 E	229	m ²				
		214	特 - (15)	仮設構造物工 仮栈橋撤去工 E	229	m ²				
215	特 - (16)	除雪工 機械拘束 A	33	台・月						
216	特 - (16)	除雪工 除雪作業 A	335	h						
B- 18 頁										

正誤表(14)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

特記仕様書
21-3
建設副産物の活用等

誤

に要する費用については、監督員と受注者で協議し定めるものとする。

2 1-3 建設副産物の活用等

(1) 共通仕様書 1-2 8「建設副産物」の規定に基づき指定する建設副産物の取扱いは、下表のとおりとする。

建設副産物	発生場所	数量	活用方法等
コンクリート塊	コンクリート取壊し	約 96 t	再資源化施設へ搬出（有償）率計上
アスファルト・コンクリート塊	STA. 828+46～832+84 本線路肩 舗装版取壊し (As-c 含む)	約 154 t	再資源化施設へ搬出（有償）率計上
廃プラスチック	用排水構造物撤去 擁壁工 R _w -H _d (G) 撤去	約 3 t	再資源化施設へ搬出（有償）率計上
建設発生木材	伐採箇所	-	再資源化施設へ搬出（有償）率計上
建設汚泥	濁水処理施設	-	本線盛土場
発生土砂	-	-	本特記仕様書 6-1「自工区外盛土場」による

(2) 再資源化（最終処分）をする施設の名称及び所在地

建設副産物	施設の名称	所在地	受入条件
コンクリート塊	南砂利工業株式会社	富良野市字山部東 23 線 2566 番 7	日曜日不可（土曜日、祝日可） 8：00～18：00 30 cm以下で受入可
アスファルト・コンクリート塊	北清ふらの株式会社	富良野市字山部西 12 線 2618 番 2	日曜日、第 2, 4 土曜日不可 8：00～17：00（昼休み 12：00～13：00 は受入不可）
廃プラスチック	北清ふらの株式会社	富良野市字山部西 12 線 2618 番 2	日曜日、第 2, 4 土曜日不可 8：00～17：00（昼休み 12：00～13：00 は受入不可）

記載している事項については積算上の条件明示であり、処理施設を指定するものではない。なお、受注者が提示する施設と異なる場合においても設計変更の対象としない。ただし、現場条件や数量の変更等、受注者の責によるものでない事項についてはこの限りではない。

(3) 建設発生木材、建設汚泥は数量が未確定なため、その費用については監督員と受注者で別途協議し定めるものとする。

(4) トンネル掘削等により生ずる濁水を処理した後の汚泥については、関連法令等に従い適切に処理するとともに、処理に先立ち成分分析試験を行いその結果を監督員へ報告するものとする。なお、成分分析試験の試験項目、頻度、基準値は下表に示すとおりとし、

25

正

に要する費用については、監督員と受注者で協議し定めるものとする。

2 1-3 建設副産物の活用等

(1) 共通仕様書 1-2 8「建設副産物」の規定に基づき指定する建設副産物の取扱いは、下表のとおりとする。

建設副産物	発生場所	数量	活用方法等
コンクリート塊	トンネル部以外 コンクリート取壊し	約 96 t	再資源化施設へ搬出（有償）率計上
	トンネル部 コンクリート取壊し 吹付コンクリート	約 9,554 t	再資源化施設へ搬出（有償）
アスファルト・コンクリート塊	STA. 828+46～832+84 本線路肩 舗装版取壊し (As-c 含む)	約 154 t	再資源化施設へ搬出（有償）率計上
廃プラスチック	用排水構造物撤去 擁壁工 R _w -H _d (G) 撤去	約 3 t	再資源化施設へ搬出（有償）率計上
建設発生木材	伐採箇所	-	再資源化施設へ搬出（有償）率計上
建設汚泥	濁水処理施設	-	本線盛土場
発生土砂	-	-	本特記仕様書 6-1「自工区外盛土場」による

(2) 再資源化（最終処分）をする施設の名称及び所在地

建設副産物	施設の名称	所在地	受入条件
コンクリート塊	南砂利工業株式会社	富良野市字山部東 23 線 2566 番 7	日曜日不可（土曜日、祝日可） 8：00～18：00 30 cm以下で受入可
アスファルト・コンクリート塊	北清ふらの株式会社	富良野市字山部西 12 線 2618 番 2	日曜日、第 2, 4 土曜日不可 8：00～17：00（昼休み 12：00～13：00 は受入不可）
廃プラスチック	北清ふらの株式会社	富良野市字山部西 12 線 2618 番 2	日曜日、第 2, 4 土曜日不可 8：00～17：00（昼休み 12：00～13：00 は受入不可）

記載している事項については積算上の条件明示であり、処理施設を指定するものではない。なお、受注者が提示する施設と異なる場合においても設計変更の対象としない。ただし、現場条件や数量の変更等、受注者の責によるものでない事項についてはこの限りではない。

(3) 建設発生木材、建設汚泥は数量が未確定なため、その費用については監督員と受注者で

25

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																																																				
特記仕様書 28-2-3 構造物掘削	<div data-bbox="457 943 495 985">誤</div> <div data-bbox="567 937 1186 1433"><div>28-2-3 構造物掘削</div><div>(1) 種別</div><div>構造物掘削の単価表の項目の種別は、共通仕様書2-8-1「定義」に示す他、以下のとおりとする。</div><table><tr><th>単価表の項目</th><th>区分内容</th></tr><tr><td>構造物掘削 普通部</td><td>1) 構造物の基礎地盤の土砂、軟岩の掘削 2) 掘削箇所における仮置き、埋戻し 3) 本線盛土箇所路体部への運搬、敷均し、締固め 4) 含水量の調節、水替</td></tr><tr><td>構造物掘削 普通部 B</td><td>1) 終点側坑門工構造物基礎部及び軽量盛土部の土砂及び軟岩の掘削 2) 掘削箇所における積込み、供用路線脇 STA. 865+00～STA. 866+00 付近への運搬、敷均し整形、仮置 3) 仮置場での積込み、本線盛土箇所下部路体部、埋戻し部への運搬 4) 本線盛土箇所下部路体部での敷均し、締固め 5) 含水量の調節、水替</td></tr><tr><td>構造物掘削 普通部 C</td><td>1) 終点側坑門工構造物基礎部及び軽量盛土部の土砂及び軟岩の掘削 終点側の土砂及び軟岩の掘削 2) 掘削箇所における積込み、供用路線脇 STA. 865+00～STA. 866+00 付近への運搬、敷均し整形、仮置 3) 含水量の調節、水替</td></tr></table></div>	単価表の項目	区分内容	構造物掘削 普通部	1) 構造物の基礎地盤の土砂、軟岩の掘削 2) 掘削箇所における仮置き、埋戻し 3) 本線盛土箇所路体部への運搬、敷均し、締固め 4) 含水量の調節、水替	構造物掘削 普通部 B	1) 終点側坑門工構造物基礎部及び軽量盛土部の土砂及び軟岩の掘削 2) 掘削箇所における積込み、供用路線脇 STA. 865+00～STA. 866+00 付近への運搬、敷均し整形、仮置 3) 仮置場での積込み、本線盛土箇所下部路体部、埋戻し部への運搬 4) 本線盛土箇所下部路体部での敷均し、締固め 5) 含水量の調節、水替	構造物掘削 普通部 C	1) 終点側坑門工構造物基礎部及び軽量盛土部の土砂及び軟岩の掘削 終点側の土砂及び軟岩の掘削 2) 掘削箇所における積込み、供用路線脇 STA. 865+00～STA. 866+00 付近への運搬、敷均し整形、仮置 3) 含水量の調節、水替	<table><tr><th>単価表の項目</th><th colspan="7">区分内容</th></tr><tr><td>構造物掘削 特殊部 A</td><td colspan="7">1) STA. 834+54. 867 C-Box 施工箇所における仮設土留め工の設置 2) 構造物の基礎地盤の土砂の掘削 3) 掘削箇所における仮置き、埋戻し 4) 本線盛土箇所下部路体部への運搬、敷均し、締固め 5) 含水量の調節、水替</td></tr></table> <p>※区分内容に記載する土砂の土質区分は「土砂B」相当とする。</p> <p>※掘削において、1～2台程度の通常のポンプ排水で処理することができない著しい湧水等により特別な排水施設の必要があると認められ監督員が工法等の変更を指示した場合、受注者はその指示に従うものとし、これに要する必要については、監督員と受注者として協議して定めるものとする。</p> <p>(2) 土留め工に適用すべき諸基準</p> <p>・(社) 土木学会 トンネル標準示方書 [共通編]・同解説／[開削工法編]・同解説 (2016 年制定) (以下「開削工法編」という)</p> <p>(3) 土留め工に適用すべき諸基準</p> <p>構造物掘削特殊部で施工する土留め工の種別は、以下のとおりである。</p> <table><tr><th>単価表の項目</th><th>工法</th><th>支保形式</th><th>鋼矢板規格</th><th>数量 (枚)</th><th>矢板長さ (m)</th><th>継杭箇所</th><th>備考</th></tr><tr><td rowspan="2">構造物掘削 特殊部 A</td><td rowspan="2">電動式バイ プロハンマ (WJ 併用)</td><td rowspan="2">自立式</td><td rowspan="2">普通鋼矢板 III 型</td><td>16</td><td>10. 5</td><td>—</td><td>既設ウイング (左側)</td></tr><tr><td>16</td><td>10. 0</td><td>—</td><td>既設ウイング (右側)</td></tr></table> <p>(4) 土留め工の材料及び施工</p> <p>土留め工に使用する材料は設計図書に示すものの他、土木施工管理要領に記載されている内容に適合するものでなくてはならない。</p> <p>また、施工は開削工法編の関連する項目に記載の内容をよく理解し、現地の条件や築造する橋梁下部工の施工方法との関連を考慮し、工程の各段階において十分に安全が保たれるような施工計画を立案し、これに基づいて安全に施工しなければならない。</p> <p>(5) 平板載荷試験</p> <p>平板載荷試験の実施箇所は下表のとおりとする。なお、これに要する費用については関連する単価表の項目の単価に含むものとし、別途支払いは行わないものとする。</p> <table><tr><th>実施箇所</th><th>内容</th></tr><tr><td>溝渠工の掘削床付面</td><td>地盤支持力の確認</td></tr></table> <p>(6) 支払</p> <p>共通仕様書2-8-11「支払」に下記の項目を追加する。</p> <table><tr><th>単価表の項目</th><th>検測の単位</th></tr><tr><td>2-(6) 構造物掘削 普通部 B</td><td>m3</td></tr></table>	単価表の項目	区分内容							構造物掘削 特殊部 A	1) STA. 834+54. 867 C-Box 施工箇所における仮設土留め工の設置 2) 構造物の基礎地盤の土砂の掘削 3) 掘削箇所における仮置き、埋戻し 4) 本線盛土箇所下部路体部への運搬、敷均し、締固め 5) 含水量の調節、水替							単価表の項目	工法	支保形式	鋼矢板規格	数量 (枚)	矢板長さ (m)	継杭箇所	備考	構造物掘削 特殊部 A	電動式バイ プロハンマ (WJ 併用)	自立式	普通鋼矢板 III 型	16	10. 5	—	既設ウイング (左側)	16	10. 0	—	既設ウイング (右側)	実施箇所	内容	溝渠工の掘削床付面	地盤支持力の確認	単価表の項目	検測の単位	2-(6) 構造物掘削 普通部 B	m3
単価表の項目	区分内容																																																					
構造物掘削 普通部	1) 構造物の基礎地盤の土砂、軟岩の掘削 2) 掘削箇所における仮置き、埋戻し 3) 本線盛土箇所路体部への運搬、敷均し、締固め 4) 含水量の調節、水替																																																					
構造物掘削 普通部 B	1) 終点側坑門工構造物基礎部及び軽量盛土部の土砂及び軟岩の掘削 2) 掘削箇所における積込み、供用路線脇 STA. 865+00～STA. 866+00 付近への運搬、敷均し整形、仮置 3) 仮置場での積込み、本線盛土箇所下部路体部、埋戻し部への運搬 4) 本線盛土箇所下部路体部での敷均し、締固め 5) 含水量の調節、水替																																																					
構造物掘削 普通部 C	1) 終点側坑門工構造物基礎部及び軽量盛土部の土砂及び軟岩の掘削 終点側の土砂及び軟岩の掘削 2) 掘削箇所における積込み、供用路線脇 STA. 865+00～STA. 866+00 付近への運搬、敷均し整形、仮置 3) 含水量の調節、水替																																																					
単価表の項目	区分内容																																																					
構造物掘削 特殊部 A	1) STA. 834+54. 867 C-Box 施工箇所における仮設土留め工の設置 2) 構造物の基礎地盤の土砂の掘削 3) 掘削箇所における仮置き、埋戻し 4) 本線盛土箇所下部路体部への運搬、敷均し、締固め 5) 含水量の調節、水替																																																					
単価表の項目	工法	支保形式	鋼矢板規格	数量 (枚)	矢板長さ (m)	継杭箇所	備考																																															
構造物掘削 特殊部 A	電動式バイ プロハンマ (WJ 併用)	自立式	普通鋼矢板 III 型	16	10. 5	—	既設ウイング (左側)																																															
				16	10. 0	—	既設ウイング (右側)																																															
実施箇所	内容																																																					
溝渠工の掘削床付面	地盤支持力の確認																																																					
単価表の項目	検測の単位																																																					
2-(6) 構造物掘削 普通部 B	m3																																																					
正	<div data-bbox="457 2107 495 2148">正</div> <div data-bbox="638 2062 1218 2525"><div>28-2-3 構造物掘削</div><div>(1) 種別</div><div>構造物掘削の単価表の項目の種別は、共通仕様書2-8-1「定義」に示す他、以下のとおりとする。</div><table><tr><th>単価表の項目</th><th>区分内容</th></tr><tr><td>構造物掘削 普通部</td><td>1) 構造物の基礎地盤の土砂、軟岩の掘削 2) 掘削箇所における仮置き、埋戻し 3) 本線盛土箇所路体部への運搬、敷均し、締固め 4) 含水量の調節、水替</td></tr><tr><td>構造物掘削 普通部 B</td><td>1) 終点側坑門工構造物基礎部及び軽量盛土部の土砂及び軟岩の掘削 2) 掘削箇所における積込み、供用路線脇 STA. 865+00～STA. 866+00 付近への運搬、敷均し整形、仮置 3) 仮置場での積込み、本線盛土箇所下部路体部、埋戻し部への運搬 4) 本線盛土箇所下部路体部での敷均し、締固め 5) 含水量の調節、水替</td></tr><tr><td>構造物掘削 普通部 C</td><td>1) 終点側坑門工構造物基礎部及び軽量盛土部の土砂及び軟岩の掘削 終点側の土砂及び軟岩の掘削 2) 掘削箇所における積込み、供用路線脇 STA. 865+00～STA. 866+00 付近への運搬、敷均し整形、仮置 3) 含水量の調節、水替</td></tr></table></div>	単価表の項目	区分内容	構造物掘削 普通部	1) 構造物の基礎地盤の土砂、軟岩の掘削 2) 掘削箇所における仮置き、埋戻し 3) 本線盛土箇所路体部への運搬、敷均し、締固め 4) 含水量の調節、水替	構造物掘削 普通部 B	1) 終点側坑門工構造物基礎部及び軽量盛土部の土砂及び軟岩の掘削 2) 掘削箇所における積込み、供用路線脇 STA. 865+00～STA. 866+00 付近への運搬、敷均し整形、仮置 3) 仮置場での積込み、本線盛土箇所下部路体部、埋戻し部への運搬 4) 本線盛土箇所下部路体部での敷均し、締固め 5) 含水量の調節、水替	構造物掘削 普通部 C	1) 終点側坑門工構造物基礎部及び軽量盛土部の土砂及び軟岩の掘削 終点側の土砂及び軟岩の掘削 2) 掘削箇所における積込み、供用路線脇 STA. 865+00～STA. 866+00 付近への運搬、敷均し整形、仮置 3) 含水量の調節、水替	<table><tr><th>単価表の項目</th><th colspan="7">区分内容</th></tr><tr><td>構造物掘削 特殊部 A</td><td colspan="7">1) STA. 834+54. 867 C-Box 施工箇所における仮設土留め工の設置 2) 構造物の基礎地盤の土砂の掘削 3) 掘削箇所における仮置き、埋戻し 4) 本線盛土箇所下部路体部への運搬、敷均し、締固め 5) 含水量の調節、水替</td></tr></table> <p>※区分内容に記載する土砂の土質区分は「土砂B」、軟岩の岩質区分は「軟岩B」相当とする。</p> <p>※掘削において、1～2台程度の通常のポンプ排水で処理することができない著しい湧水等により特別な排水施設の必要があると認められ監督員が工法等の変更を指示した場合、受注者はその指示に従うものとし、これに要する必要については、監督員と受注者として協議して定めるものとする。</p> <p>(2) 土留め工に適用すべき諸基準</p> <p>・(社) 土木学会 トンネル標準示方書 [共通編]・同解説／[開削工法編]・同解説 (2016 年制定) (以下「開削工法編」という)</p> <p>(3) 土留め工に適用すべき諸基準</p> <p>構造物掘削特殊部で施工する土留め工の種別は、以下のとおりである。</p> <table><tr><th>単価表の項目</th><th>工法</th><th>支保形式</th><th>鋼矢板規格</th><th>数量 (枚)</th><th>矢板長さ (m)</th><th>継杭箇所</th><th>備考</th></tr><tr><td rowspan="2">構造物掘削 特殊部 A</td><td rowspan="2">電動式バイ プロハンマ (WJ 併用)</td><td rowspan="2">自立式</td><td rowspan="2">普通鋼矢板 III 型</td><td>16</td><td>10. 5</td><td>—</td><td>既設ウイング (左側)</td></tr><tr><td>16</td><td>10. 0</td><td>—</td><td>既設ウイング (右側)</td></tr></table> <p>(4) 土留め工の材料及び施工</p> <p>土留め工に使用する材料は設計図書に示すものの他、土木施工管理要領に記載されている内容に適合するものでなくてはならない。</p> <p>また、施工は開削工法編の関連する項目に記載の内容をよく理解し、現地の条件や築造する橋梁下部工の施工方法との関連を考慮し、工程の各段階において十分に安全が保たれるような施工計画を立案し、これに基づいて安全に施工しなければならない。</p> <p>(5) 平板載荷試験</p> <p>平板載荷試験の実施箇所は下表のとおりとする。なお、これに要する費用については関連する単価表の項目の単価に含むものとし、別途支払いは行わないものとする。</p> <table><tr><th>実施箇所</th><th>内容</th></tr><tr><td>溝渠工の掘削床付面</td><td>地盤支持力の確認</td></tr></table> <p>(6) 支払</p> <p>共通仕様書2-8-11「支払」に下記の項目を追加する。</p> <table><tr><th>単価表の項目</th><th>検測の単位</th></tr><tr><td>2-(6) 構造物掘削 普通部 B</td><td>m3</td></tr></table>	単価表の項目	区分内容							構造物掘削 特殊部 A	1) STA. 834+54. 867 C-Box 施工箇所における仮設土留め工の設置 2) 構造物の基礎地盤の土砂の掘削 3) 掘削箇所における仮置き、埋戻し 4) 本線盛土箇所下部路体部への運搬、敷均し、締固め 5) 含水量の調節、水替							単価表の項目	工法	支保形式	鋼矢板規格	数量 (枚)	矢板長さ (m)	継杭箇所	備考	構造物掘削 特殊部 A	電動式バイ プロハンマ (WJ 併用)	自立式	普通鋼矢板 III 型	16	10. 5	—	既設ウイング (左側)	16	10. 0	—	既設ウイング (右側)	実施箇所	内容	溝渠工の掘削床付面	地盤支持力の確認	単価表の項目	検測の単位	2-(6) 構造物掘削 普通部 B	m3
単価表の項目	区分内容																																																					
構造物掘削 普通部	1) 構造物の基礎地盤の土砂、軟岩の掘削 2) 掘削箇所における仮置き、埋戻し 3) 本線盛土箇所路体部への運搬、敷均し、締固め 4) 含水量の調節、水替																																																					
構造物掘削 普通部 B	1) 終点側坑門工構造物基礎部及び軽量盛土部の土砂及び軟岩の掘削 2) 掘削箇所における積込み、供用路線脇 STA. 865+00～STA. 866+00 付近への運搬、敷均し整形、仮置 3) 仮置場での積込み、本線盛土箇所下部路体部、埋戻し部への運搬 4) 本線盛土箇所下部路体部での敷均し、締固め 5) 含水量の調節、水替																																																					
構造物掘削 普通部 C	1) 終点側坑門工構造物基礎部及び軽量盛土部の土砂及び軟岩の掘削 終点側の土砂及び軟岩の掘削 2) 掘削箇所における積込み、供用路線脇 STA. 865+00～STA. 866+00 付近への運搬、敷均し整形、仮置 3) 含水量の調節、水替																																																					
単価表の項目	区分内容																																																					
構造物掘削 特殊部 A	1) STA. 834+54. 867 C-Box 施工箇所における仮設土留め工の設置 2) 構造物の基礎地盤の土砂の掘削 3) 掘削箇所における仮置き、埋戻し 4) 本線盛土箇所下部路体部への運搬、敷均し、締固め 5) 含水量の調節、水替																																																					
単価表の項目	工法	支保形式	鋼矢板規格	数量 (枚)	矢板長さ (m)	継杭箇所	備考																																															
構造物掘削 特殊部 A	電動式バイ プロハンマ (WJ 併用)	自立式	普通鋼矢板 III 型	16	10. 5	—	既設ウイング (左側)																																															
				16	10. 0	—	既設ウイング (右側)																																															
実施箇所	内容																																																					
溝渠工の掘削床付面	地盤支持力の確認																																																					
単価表の項目	検測の単位																																																					
2-(6) 構造物掘削 普通部 B	m3																																																					

正誤表(16)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																																																			
特記仕様書 28-4 軽量盛土工	誤	<p>2 8-4 軽量盛土工</p> <p>(1) 定義</p> <p>軽量盛土工とは、土砂等に代えて、単位体積質量が小さい材料である気泡混合軽量土を盛土材料とし、本線盛土を構築するものをいう。</p> <p>(2) 種別</p> <p>軽量盛土工の単価表の項目の種別は、以下のとおりとする。</p> <table><tr><th>単価表の項目</th><th>区分内容</th></tr><tr><td>軽量盛土工 F C B 工</td><td>気泡混合軽量土を用いた軽量盛土工法 (F C B) により設置するもの</td></tr><tr><td>軽量盛土工 壁面工 A</td><td>設計図書及び監督員の指示に従い、気泡混合軽量土の打設時に型わくを兼ねたものとし、固化後に十分な耐久性を有し、長期にわたり気泡混合軽量土を保護する様な壁面材を設置するもの</td></tr></table> <p>(3) 適用すべき諸基</p> <p>適用すべき諸基準は以下のとおりである。</p> <p>・(公社) 日本道路協会 道路土工 盛土工指針 (平成 2 2 年度版)</p> <p>・F C B 工法設計・施工要領 (平成 1 9 年 1 月)</p> <p>(4) 材料、配合及び施工</p> <p>1) 材料は設計図書にとるものの他、F C B 工法設計・施工要領 (平成 1 9 年 1 月) (以下「施工基準書」という。) 第Ⅱ編 3 材料の検討に記載されている内容に適合するものでなくてはならない。また、配合は下表のとおりとする。</p> <table><tr><th>配合</th><th>一軸圧縮強度 qu (kN/㎡)</th><th>空気量 (%)</th><th>水セメント比 w/c (%)</th><th>砂セメント比 s/c</th><th>セメント c (kg/m3)</th></tr><tr><td>K0-8</td><td>800</td><td>61.0</td><td>84.0</td><td>0</td><td>334</td></tr></table> <table><tr><th rowspan="2">配合</th><th rowspan="2">砂 s (kg/m3)</th><th colspan="2">起包剤</th><th rowspan="2">希釈水 m2 (kg/m3)</th><th rowspan="2">混練水 m3 (kg/m3)</th></tr><tr><th>(L)</th><th>m1 (kg/m3)</th></tr><tr><td>K0-8</td><td>0</td><td>1.06</td><td>1.06</td><td>24.38</td><td>256</td></tr></table> <table><tr><th>配合</th><th>水量 m1+m2+m3 (kg/m3)</th><th>湿潤密度 (生比重) (g/cm 3)</th><th>単位体積重量 (kN/m3)</th></tr><tr><td>K0-8</td><td>281</td><td>0.62</td><td>6.1</td></tr></table> <p>2) また、施工は施工基準書の第Ⅲ編 施工編に記載されていないようを遵守し、湧水等の現地条件に十分に留意した上で施工しなければならない。</p>	単価表の項目	区分内容	軽量盛土工 F C B 工	気泡混合軽量土を用いた軽量盛土工法 (F C B) により設置するもの	軽量盛土工 壁面工 A	設計図書及び監督員の指示に従い、気泡混合軽量土の打設時に型わくを兼ねたものとし、固化後に十分な耐久性を有し、長期にわたり気泡混合軽量土を保護する様な壁面材を設置するもの	配合	一軸圧縮強度 qu (kN/㎡)	空気量 (%)	水セメント比 w/c (%)	砂セメント比 s/c	セメント c (kg/m3)	K0-8	800	61.0	84.0	0	334	配合	砂 s (kg/m3)	起包剤		希釈水 m2 (kg/m3)	混練水 m3 (kg/m3)	(L)	m1 (kg/m3)	K0-8	0	1.06	1.06	24.38	256	配合	水量 m1+m2+m3 (kg/m3)	湿潤密度 (生比重) (g/cm 3)	単位体積重量 (kN/m3)	K0-8	281	0.62	6.1											
	単価表の項目	区分内容																																																			
軽量盛土工 F C B 工	気泡混合軽量土を用いた軽量盛土工法 (F C B) により設置するもの																																																				
軽量盛土工 壁面工 A	設計図書及び監督員の指示に従い、気泡混合軽量土の打設時に型わくを兼ねたものとし、固化後に十分な耐久性を有し、長期にわたり気泡混合軽量土を保護する様な壁面材を設置するもの																																																				
配合	一軸圧縮強度 qu (kN/㎡)	空気量 (%)	水セメント比 w/c (%)	砂セメント比 s/c	セメント c (kg/m3)																																																
K0-8	800	61.0	84.0	0	334																																																
配合	砂 s (kg/m3)	起包剤		希釈水 m2 (kg/m3)	混練水 m3 (kg/m3)																																																
		(L)	m1 (kg/m3)																																																		
K0-8	0	1.06	1.06	24.38	256																																																
配合	水量 m1+m2+m3 (kg/m3)	湿潤密度 (生比重) (g/cm 3)	単位体積重量 (kN/m3)																																																		
K0-8	281	0.62	6.1																																																		
	正	<p>2 8-4 軽量盛土工</p> <p>(1) 定義</p> <p>軽量盛土工とは、土砂等に代えて、単位体積質量が小さい材料である気泡混合軽量土を盛土材料とし、本線盛土を構築するものをいう。</p> <p>(2) 種別</p> <p>軽量盛土工の単価表の項目の種別は、以下のとおりとする。</p> <table><tr><th>単価表の項目</th><th>区分内容</th></tr><tr><td>軽量盛土工 F C B 工</td><td>気泡混合軽量土を用いた軽量盛土工法 (F C B) により設置するもの</td></tr><tr><td>軽量盛土工 壁面工 A</td><td>設計図書及び監督員の指示に従い、気泡混合軽量土の打設時に型わくを兼ねたものとし、固化後に十分な耐久性を有し、長期にわたり気泡混合軽量土を保護する様な壁面材を設置するもの</td></tr></table> <p>(3) 適用すべき諸基</p> <p>適用すべき諸基準は以下のとおりである。</p> <p>・(公社) 日本道路協会 道路土工 盛土工指針 (平成 2 2 年度版)</p> <p>・F C B 工法設計・施工要領 (平成 1 9 年 1 月)</p> <p>(4) 材料、配合及び施工</p> <p>1) 材料は設計図書にとるものの他、F C B 工法設計・施工要領 (平成 1 9 年 1 月) (以下「施工基準書」という。) 第Ⅱ編 3 材料の検討に記載されている内容に適合するものでなくてはならない。また、配合は下表のとおりとする。</p> <table><tr><th>配合</th><th>一軸圧縮強度 qu (kN/㎡)</th><th>空気量 (%)</th><th>水セメント比 w/c (%)</th><th>砂セメント比 s/c</th><th>セメント c (kg/m3)</th></tr><tr><td>K0-8</td><td>800</td><td>61.0</td><td>84.0</td><td>0</td><td>334</td></tr></table> <table><tr><th rowspan="2">配合</th><th rowspan="2">砂 s (kg/m3)</th><th colspan="2">起包剤</th><th rowspan="2">希釈水 m2 (kg/m3)</th><th rowspan="2">混練水 m3 (kg/m3)</th></tr><tr><th>(L)</th><th>m1 (kg/m3)</th></tr><tr><td>K0-8</td><td>0</td><td>1.06</td><td>1.06</td><td>24.38</td><td>256</td></tr></table> <table><tr><th>配合</th><th>水量 m1+m2+m3 (kg/m3)</th><th>湿潤密度 (生比重) (g/cm 3)</th><th>単位体積重量 (kN/m3)</th></tr><tr><td>K0-8</td><td>281</td><td>0.62</td><td>6.1</td></tr></table> <p>2) また、施工は施工基準書の第Ⅲ編 施工編に記載されていないようを遵守し、湧水等の現地条件に十分に留意した上で施工しなければならない。</p>	単価表の項目	区分内容	軽量盛土工 F C B 工	気泡混合軽量土を用いた軽量盛土工法 (F C B) により設置するもの	軽量盛土工 壁面工 A	設計図書及び監督員の指示に従い、気泡混合軽量土の打設時に型わくを兼ねたものとし、固化後に十分な耐久性を有し、長期にわたり気泡混合軽量土を保護する様な壁面材を設置するもの	配合	一軸圧縮強度 qu (kN/㎡)	空気量 (%)	水セメント比 w/c (%)	砂セメント比 s/c	セメント c (kg/m3)	K0-8	800	61.0	84.0	0	334	配合	砂 s (kg/m3)	起包剤		希釈水 m2 (kg/m3)	混練水 m3 (kg/m3)	(L)	m1 (kg/m3)	K0-8	0	1.06	1.06	24.38	256	配合	水量 m1+m2+m3 (kg/m3)	湿潤密度 (生比重) (g/cm 3)	単位体積重量 (kN/m3)	K0-8	281	0.62	6.1	<p>(5) 数量の検測</p> <p>軽量盛土工の数量の検測は、設計数量 (m3、㎡) で行うものとする。</p> <p>(6) 支払</p> <p>軽量盛土工の支払は、前項の規定に従って検測された数量に対し、1 ㎡及び 1 m3 当たりの契約単価で行うものとする。この契約単価には、設計図書及び監督員の指示に従って行う発泡混合軽量土の製造プラントの設置、壁面材の設置、混合及び運搬、打設、遮水シートの施工、防護柵基礎工等軽量盛土工の施工に要する材料・労力・機械器具等本工事を完成するために必要な費用で諸経費に含まれるものを除くすべての費用を含むものとする。</p> <table><tr><th>単価表の項目</th><th>検測の単位</th></tr><tr><td>特一(2)</td><td></td></tr><tr><td>軽量盛土工</td><td></td></tr><tr><td>F C B 工</td><td>m3</td></tr><tr><td>壁面工 A</td><td>㎡</td></tr></table>	単価表の項目	検測の単位	特一(2)		軽量盛土工		F C B 工	m3	壁面工 A	㎡
単価表の項目	区分内容																																																				
軽量盛土工 F C B 工	気泡混合軽量土を用いた軽量盛土工法 (F C B) により設置するもの																																																				
軽量盛土工 壁面工 A	設計図書及び監督員の指示に従い、気泡混合軽量土の打設時に型わくを兼ねたものとし、固化後に十分な耐久性を有し、長期にわたり気泡混合軽量土を保護する様な壁面材を設置するもの																																																				
配合	一軸圧縮強度 qu (kN/㎡)	空気量 (%)	水セメント比 w/c (%)	砂セメント比 s/c	セメント c (kg/m3)																																																
K0-8	800	61.0	84.0	0	334																																																
配合	砂 s (kg/m3)	起包剤		希釈水 m2 (kg/m3)	混練水 m3 (kg/m3)																																																
		(L)	m1 (kg/m3)																																																		
K0-8	0	1.06	1.06	24.38	256																																																
配合	水量 m1+m2+m3 (kg/m3)	湿潤密度 (生比重) (g/cm 3)	単位体積重量 (kN/m3)																																																		
K0-8	281	0.62	6.1																																																		
単価表の項目	検測の単位																																																				
特一(2)																																																					
軽量盛土工																																																					
F C B 工	m3																																																				
壁面工 A	㎡																																																				

正誤表(17)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																																																																						
特記仕様書 28-10 受圧板	誤	<div>28-10 受圧板</div> <div>(1) 定義</div> <div>受圧板とは、アンカーの定着を目的とし切土補強箇所において FRP 製格子状パネルを設置するもの。</div> <div>(2) 種別</div> <table><tr><th>単価表の項目</th><th>内容</th><th>摘要</th></tr><tr><td>受圧板 A</td><td rowspan="2">切土補強箇所において FRP 製格子状パネルを用いて施工するものをいう</td><td>FRP 製格子状パネル 967×967×40</td></tr><tr><td>受圧板 B</td><td>FRP 製格子状パネル 647×647×40</td></tr></table> <div>(3) 材料</div> <div>受圧板に使用する材料及び規格は、次のとおりとする。</div> <table><tr><th>単価表の項目</th><th colspan="2">材料及び規格</th><th>摘要</th></tr><tr><td rowspan="4">受圧板 A、受圧板 B</td><td>材質</td><td>FRP (連続ガラス繊維使用)</td><td rowspan="4">※注 1)</td></tr><tr><td rowspan="2">寸法</td><td>受圧板 A : 967×967×40mm 受圧板 B : 647×647×40mm</td></tr><tr><td>重量</td><td>受圧板 A : 17.5 kg 受圧板 B : 7.8 kg</td></tr><tr><td>面積</td><td>受圧板 A : 0.93 m² 受圧板 B : 0.17 m²</td></tr></table> <div>※注 1) 受圧板の施工を行う際は、「JIS K 6911 A 法」の耐熱性試験にて「不燃性」評価製品とする。</div> <div>(4) 施工</div> <div>受圧板の施工は、設計図書及び監督員の指示によるものとする。</div> <div>(5) 数量の検測</div> <div>受圧板の数量の検測は、設計数量 (枚) で行うものとする。</div> <div>(6) 支払</div> <div>受圧板の支払は、前項の規定に従って検測された数量に対し、1 枚当りの契約単価で行うものとする。この契約単価には、設計図書及び監督員の指示に従って行う設置面の不陸調整及び受圧板の設置等受圧板の施工に要する材料・労力・機械器具等本工事を完成するために必要な費用で、諸経費に含まれるものを除くすべての費用を含むものとする。</div> <table><tr><th>単価表の項目</th><th colspan="2">検測の単位</th></tr><tr><td>受圧板</td><td colspan="2"></td></tr><tr><td>受圧板 A</td><td>枚</td><td></td></tr><tr><td>受圧板 B</td><td>枚</td><td></td></tr></table> <div>特一 (6)</div>	単価表の項目	内容	摘要	受圧板 A	切土補強箇所において FRP 製格子状パネルを用いて施工するものをいう	FRP 製格子状パネル 967×967×40	受圧板 B	FRP 製格子状パネル 647×647×40	単価表の項目	材料及び規格		摘要	受圧板 A、受圧板 B	材質	FRP (連続ガラス繊維使用)	※注 1)	寸法	受圧板 A : 967×967×40mm 受圧板 B : 647×647×40mm	重量	受圧板 A : 17.5 kg 受圧板 B : 7.8 kg	面積	受圧板 A : 0.93 m ² 受圧板 B : 0.17 m ²	単価表の項目	検測の単位		受圧板			受圧板 A	枚		受圧板 B	枚		正	<div>28-10 受圧板</div> <div>(1) 定義</div> <div>受圧板とは、アンカーの定着を目的とし切土補強箇所において FRP 製格子状パネルを設置するもの。</div> <div>(2) 種別</div> <table><tr><th>単価表の項目</th><th>内容</th><th>摘要</th></tr><tr><td>受圧板 A</td><td rowspan="2">切土補強箇所において FRP 製格子状パネルを用いて施工するものをいう</td><td>FRP 製格子状パネル 967×967×40</td></tr><tr><td>受圧板 B</td><td>FRP 製格子状パネル 647×647×40</td></tr></table> <div>(3) 材料</div> <div>受圧板に使用する材料及び規格は、次のとおりとする。</div> <table><tr><th>単価表の項目</th><th colspan="2">材料及び規格</th><th>摘要</th></tr><tr><td rowspan="4">受圧板 A、受圧板 B</td><td>材質</td><td>FRP (連続ガラス繊維使用)</td><td rowspan="4">※注 1)</td></tr><tr><td rowspan="2">寸法</td><td>受圧板 A : 967×967×40mm 受圧板 B : 647×647×40mm</td></tr><tr><td>重量</td><td>受圧板 A : 17.5 kg 受圧板 B : 7.8 kg</td></tr><tr><td>面積</td><td>受圧板 A : 0.93 m² 受圧板 B : 0.42 m²</td></tr></table> <div>※注 1) 受圧板の施工を行う際は、「JIS K 6911 A 法」の耐熱性試験にて「不燃性」評価製品とする。</div> <div>(4) 施工</div> <div>受圧板の施工は、設計図書及び監督員の指示によるものとする。</div> <div>(5) 数量の検測</div> <div>受圧板の数量の検測は、設計数量 (枚) で行うものとする。</div> <div>(6) 支払</div> <div>受圧板の支払は、前項の規定に従って検測された数量に対し、1 枚当りの契約単価で行うものとする。この契約単価には、設計図書及び監督員の指示に従って行う設置面の不陸調整及び受圧板の設置等受圧板の施工に要する材料・労力・機械器具等本工事を完成するために必要な費用で、諸経費に含まれるものを除くすべての費用を含むものとする。</div> <table><tr><th>単価表の項目</th><th colspan="2">検測の単位</th></tr><tr><td>受圧板</td><td colspan="2"></td></tr><tr><td>受圧板 A</td><td>枚</td><td></td></tr><tr><td>受圧板 B</td><td>枚</td><td></td></tr></table> <div>特一 (6)</div>	単価表の項目	内容	摘要	受圧板 A	切土補強箇所において FRP 製格子状パネルを用いて施工するものをいう	FRP 製格子状パネル 967×967×40	受圧板 B	FRP 製格子状パネル 647×647×40	単価表の項目	材料及び規格		摘要	受圧板 A、受圧板 B	材質	FRP (連続ガラス繊維使用)	※注 1)	寸法	受圧板 A : 967×967×40mm 受圧板 B : 647×647×40mm	重量	受圧板 A : 17.5 kg 受圧板 B : 7.8 kg	面積	受圧板 A : 0.93 m ² 受圧板 B : 0.42 m ²	単価表の項目	検測の単位		受圧板			受圧板 A	枚		受圧板 B	枚	
	単価表の項目	内容	摘要																																																																					
受圧板 A	切土補強箇所において FRP 製格子状パネルを用いて施工するものをいう	FRP 製格子状パネル 967×967×40																																																																						
受圧板 B		FRP 製格子状パネル 647×647×40																																																																						
単価表の項目	材料及び規格		摘要																																																																					
受圧板 A、受圧板 B	材質	FRP (連続ガラス繊維使用)	※注 1)																																																																					
	寸法	受圧板 A : 967×967×40mm 受圧板 B : 647×647×40mm																																																																						
		重量		受圧板 A : 17.5 kg 受圧板 B : 7.8 kg																																																																				
	面積	受圧板 A : 0.93 m ² 受圧板 B : 0.17 m ²																																																																						
単価表の項目	検測の単位																																																																							
受圧板																																																																								
受圧板 A	枚																																																																							
受圧板 B	枚																																																																							
単価表の項目	内容	摘要																																																																						
受圧板 A	切土補強箇所において FRP 製格子状パネルを用いて施工するものをいう	FRP 製格子状パネル 967×967×40																																																																						
受圧板 B		FRP 製格子状パネル 647×647×40																																																																						
単価表の項目	材料及び規格		摘要																																																																					
受圧板 A、受圧板 B	材質	FRP (連続ガラス繊維使用)	※注 1)																																																																					
	寸法	受圧板 A : 967×967×40mm 受圧板 B : 647×647×40mm																																																																						
		重量		受圧板 A : 17.5 kg 受圧板 B : 7.8 kg																																																																				
	面積	受圧板 A : 0.93 m ² 受圧板 B : 0.42 m ²																																																																						
単価表の項目	検測の単位																																																																							
受圧板																																																																								
受圧板 A	枚																																																																							
受圧板 B	枚																																																																							

正誤表(18)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																																	
特記仕様書 28-12-2 コルゲート パイプカル バート	誤	<p>2 8-1 2-2 コルゲートパイプカルバート</p> <p>(1) 支払</p> <p>コルゲートパイプカルバートの支払は、前項の規定に従って検測された数量に対し、1m当りの契約単価で行うものとする。この契約単価には、設計図書及び監督員の指示に従って行う既設吐き口の取壊し、新設吐き口の設置及びコルゲートパイプの設置、塗装等コルゲートパイプの施工に要する材料・労力・機械器具等本工事を完成するために必要な費用で諸経費に含まれるものを除くすべての費用を含むものとする。</p> <table><tr><th colspan="2">単価表の項目</th><th>検測の単位</th></tr><tr><td>6-(4)</td><td>コルゲートパイプカルバート</td><td></td></tr><tr><td></td><td>1R-φ 1.50・t=2.7 (A)</td><td>m</td></tr><tr><td></td><td>1R-φ 1.50・t=2.7 (C)</td><td>m</td></tr><tr><td></td><td>1R-φ 1.50・t=3.2 (A)</td><td>m</td></tr><tr><td></td><td>1R-φ 1.50・t=3.2 (C)</td><td>m</td></tr><tr><td></td><td>2R-φ 1.50・t=3.2 (C)</td><td>m</td></tr></table>	単価表の項目		検測の単位	6-(4)	コルゲートパイプカルバート			1R-φ 1.50・t=2.7 (A)	m		1R-φ 1.50・t=2.7 (C)	m		1R-φ 1.50・t=3.2 (A)	m		1R-φ 1.50・t=3.2 (C)	m		2R-φ 1.50・t=3.2 (C)	m												
	単価表の項目		検測の単位																																
6-(4)	コルゲートパイプカルバート																																		
	1R-φ 1.50・t=2.7 (A)	m																																	
	1R-φ 1.50・t=2.7 (C)	m																																	
	1R-φ 1.50・t=3.2 (A)	m																																	
	1R-φ 1.50・t=3.2 (C)	m																																	
	2R-φ 1.50・t=3.2 (C)	m																																	
	正	<p>2 8-1 2-2 コルゲートパイプカルバート</p> <div><p>(1) 種別</p><p>コルゲートパイプカルバートの種別は、下記のとおりとする。</p><table><tr><th>単価表の項目</th><th>区分内容</th></tr><tr><td>1R-φ 1.50・t=2.7 (A)</td><td>延伸パイプカルバートの施工及び既設吐口を改良するもの</td></tr><tr><td>1R-φ 1.50・t=2.7 (C)</td><td>延伸パイプカルバートを施工するもの</td></tr><tr><td>1R-φ 1.50・t=3.2 (A)</td><td>延伸パイプカルバートの施工及び吐口を新設するもの</td></tr><tr><td>1R-φ 1.50・t=3.2 (C)</td><td>延伸パイプカルバートの施工及び吐口の新設、既設吐口を改良するもの</td></tr></table></div> <div><table><tr><td>2R-φ 1.50・t=2.7 (C)</td><td>延伸パイプカルバートの施工及び吐口の新設、既設吐口を改良するもの</td></tr></table></div> <p>(2) 支払</p> <p>コルゲートパイプカルバートの支払は、前項の規定に従って検測された数量に対し、1m当りの契約単価で行うものとする。この契約単価には、設計図書及び監督員の指示に従って行う既設吐き口の取壊し、新設吐き口の設置及びコルゲートパイプの設置、塗装等コルゲートパイプの施工に要する材料・労力・機械器具等本工事を完成するために必要な費用で諸経費に含まれるものを除くすべての費用を含むものとする。</p> <table><tr><th colspan="2">単価表の項目</th><th>検測の単位</th></tr><tr><td>6-(4)</td><td>コルゲートパイプカルバート</td><td></td></tr><tr><td></td><td>1R-φ 1.50・t=2.7 (A)</td><td>m</td></tr><tr><td></td><td>1R-φ 1.50・t=2.7 (C)</td><td>m</td></tr><tr><td></td><td>1R-φ 1.50・t=3.2 (A)</td><td>m</td></tr><tr><td></td><td>1R-φ 1.50・t=3.2 (C)</td><td>m</td></tr><tr><td></td><td>2R-φ 1.50・t=2.7 (C)</td><td>m</td></tr></table>	単価表の項目	区分内容	1R-φ 1.50・t=2.7 (A)	延伸パイプカルバートの施工及び既設吐口を改良するもの	1R-φ 1.50・t=2.7 (C)	延伸パイプカルバートを施工するもの	1R-φ 1.50・t=3.2 (A)	延伸パイプカルバートの施工及び吐口を新設するもの	1R-φ 1.50・t=3.2 (C)	延伸パイプカルバートの施工及び吐口の新設、既設吐口を改良するもの	2R-φ 1.50・t=2.7 (C)	延伸パイプカルバートの施工及び吐口の新設、既設吐口を改良するもの	単価表の項目		検測の単位	6-(4)	コルゲートパイプカルバート			1R-φ 1.50・t=2.7 (A)	m		1R-φ 1.50・t=2.7 (C)	m		1R-φ 1.50・t=3.2 (A)	m		1R-φ 1.50・t=3.2 (C)	m		2R-φ 1.50・t=2.7 (C)	m
単価表の項目	区分内容																																		
1R-φ 1.50・t=2.7 (A)	延伸パイプカルバートの施工及び既設吐口を改良するもの																																		
1R-φ 1.50・t=2.7 (C)	延伸パイプカルバートを施工するもの																																		
1R-φ 1.50・t=3.2 (A)	延伸パイプカルバートの施工及び吐口を新設するもの																																		
1R-φ 1.50・t=3.2 (C)	延伸パイプカルバートの施工及び吐口の新設、既設吐口を改良するもの																																		
2R-φ 1.50・t=2.7 (C)	延伸パイプカルバートの施工及び吐口の新設、既設吐口を改良するもの																																		
単価表の項目		検測の単位																																	
6-(4)	コルゲートパイプカルバート																																		
	1R-φ 1.50・t=2.7 (A)	m																																	
	1R-φ 1.50・t=2.7 (C)	m																																	
	1R-φ 1.50・t=3.2 (A)	m																																	
	1R-φ 1.50・t=3.2 (C)	m																																	
	2R-φ 1.50・t=2.7 (C)	m																																	

正誤表(19)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																																																																																					
誤	28-14-2 吹付けコンクリート工 (1) 吹付けコンクリート工の種別 共通仕様書12-5-3「吹付けコンクリート工の種別」は、次のとおりとする。	<table><tr><th>単備表の項目</th><th>吹付けコンクリートの材令28日強度</th><th>施工箇所</th></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅠ-a</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅠ-a-i (Ⅱ)-Bに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅡ-a</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅡ-a-i (H)-Bに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅡ-b</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅡ-b-i (H)-Bに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅡ-b S</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅡ-b-i (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-a</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅠ-a (Ⅱ)-Bに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-a S</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅠ-a (Ⅱ)-S Bに使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-b</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅠ-b (Ⅱ)-Bに使用に使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-b S</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅠ-b (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=10cm) CⅠ-L</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅠ-L (Ⅱ)-Bに使用</td></tr></table> <div>54</div>	単備表の項目	吹付けコンクリートの材令28日強度	施工箇所	吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅠ-a	36N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-a-i (Ⅱ)-Bに使用	吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅡ-a	36N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-a-i (H)-Bに使用	吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅡ-b	36N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-b-i (H)-Bに使用	吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅡ-b S	36N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-b-i (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-a	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-a (Ⅱ)-Bに使用	吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-a S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-a (Ⅱ)-S Bに使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-b	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-b (Ⅱ)-Bに使用に使用	吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-b S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-b (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートA (t=10cm) CⅠ-L	36N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-L (Ⅱ)-Bに使用	<table><tr><th>単備表の項目</th><th>吹付けコンクリートの材令28日強度</th><th>施工箇所</th></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=10cm) CⅡ-L S</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅡ-L (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=15cm) DⅠ-L</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅠ-L (H)-Bに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa S</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅢa (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa-F S</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅢa (H)-S B-Fに使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa-F 1 S</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅢa (H)-S B-F 1に使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa-S-F</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅢa-S (H)-Fに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=25cm) DⅢa-S 1</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅢa-S 1 (H)-Bに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=25cm) DⅡ-a-S 1</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅡ-a-S 1 (H)-Bに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅠ-S</td><td>18N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅠ-B-Sに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートB (t=10cm) DⅠ-S</td><td>18N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅠ-B-Sに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅠ-S-S</td><td>18N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅠ-S B-Sに使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅡ-S-S</td><td>18N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅡ-S B-Sに使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートB (t=10cm) DⅠ-S-S</td><td>18N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅠ-S B-Sに使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅠ-S 1</td><td>18N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅠ-K-S 1、CⅠ-K-S 2に使用 (割岩掘削区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅡ-S 1</td><td>18N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅡ-K-S 1、CⅡ-K-S 2に使用 (割岩掘削区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートB (t=10cm) DⅠ-S 1</td><td>18N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅠ-K-S 1、DⅠ-K-S 2に使用 (割岩掘削区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=25cm) CⅠ-S 2</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅠ-K-S 2に使用 (割岩掘削で補強区間)</td></tr></table> <div>55</div>	単備表の項目	吹付けコンクリートの材令28日強度	施工箇所	吹付けコンクリートA (t=10cm) CⅡ-L S	36N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-L (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートA (t=15cm) DⅠ-L	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-L (H)-Bに使用	吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa-F S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa (H)-S B-Fに使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa-F 1 S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa (H)-S B-F 1に使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa-S-F	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa-S (H)-Fに使用	吹付けコンクリートA (t=25cm) DⅢa-S 1	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa-S 1 (H)-Bに使用	吹付けコンクリートA (t=25cm) DⅡ-a-S 1	36N/mm ²	主に支保パターンDⅡ-a-S 1 (H)-Bに使用	吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅠ-S	18N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-B-Sに使用	吹付けコンクリートB (t=10cm) DⅠ-S	18N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-B-Sに使用	吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅠ-S-S	18N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-S B-Sに使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅡ-S-S	18N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-S B-Sに使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートB (t=10cm) DⅠ-S-S	18N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-S B-Sに使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅠ-S 1	18N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-K-S 1、CⅠ-K-S 2に使用 (割岩掘削区間)	吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅡ-S 1	18N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-K-S 1、CⅡ-K-S 2に使用 (割岩掘削区間)	吹付けコンクリートB (t=10cm) DⅠ-S 1	18N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-K-S 1、DⅠ-K-S 2に使用 (割岩掘削区間)	吹付けコンクリートA (t=25cm) CⅠ-S 2	36N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-K-S 2に使用 (割岩掘削で補強区間)
	単備表の項目	吹付けコンクリートの材令28日強度	施工箇所																																																																																				
吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅠ-a	36N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-a-i (Ⅱ)-Bに使用																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅡ-a	36N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-a-i (H)-Bに使用																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅡ-b	36N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-b-i (H)-Bに使用																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅡ-b S	36N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-b-i (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-a	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-a (Ⅱ)-Bに使用																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-a S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-a (Ⅱ)-S Bに使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-b	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-b (Ⅱ)-Bに使用に使用																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-b S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-b (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=10cm) CⅠ-L	36N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-L (Ⅱ)-Bに使用																																																																																					
単備表の項目	吹付けコンクリートの材令28日強度	施工箇所																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=10cm) CⅡ-L S	36N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-L (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=15cm) DⅠ-L	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-L (H)-Bに使用																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa-F S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa (H)-S B-Fに使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa-F 1 S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa (H)-S B-F 1に使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa-S-F	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa-S (H)-Fに使用																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=25cm) DⅢa-S 1	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa-S 1 (H)-Bに使用																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=25cm) DⅡ-a-S 1	36N/mm ²	主に支保パターンDⅡ-a-S 1 (H)-Bに使用																																																																																					
吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅠ-S	18N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-B-Sに使用																																																																																					
吹付けコンクリートB (t=10cm) DⅠ-S	18N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-B-Sに使用																																																																																					
吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅠ-S-S	18N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-S B-Sに使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅡ-S-S	18N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-S B-Sに使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートB (t=10cm) DⅠ-S-S	18N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-S B-Sに使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅠ-S 1	18N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-K-S 1、CⅠ-K-S 2に使用 (割岩掘削区間)																																																																																					
吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅡ-S 1	18N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-K-S 1、CⅡ-K-S 2に使用 (割岩掘削区間)																																																																																					
吹付けコンクリートB (t=10cm) DⅠ-S 1	18N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-K-S 1、DⅠ-K-S 2に使用 (割岩掘削区間)																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=25cm) CⅠ-S 2	36N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-K-S 2に使用 (割岩掘削で補強区間)																																																																																					
正	28-14-2 吹付けコンクリート工 (1) 吹付けコンクリート工の種別 共通仕様書12-5-3「吹付けコンクリート工の種別」は、次のとおりとする。	<table><tr><th>単備表の項目</th><th>吹付けコンクリートの材令28日強度</th><th>施工箇所</th></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅠ-a</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅠ-a-i (H)-Bに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅡ-a</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅡ-a-i (H)-Bに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅡ-b</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅡ-b-i (H)-Bに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅡ-b S</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅡ-b-i (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-a</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅠ-a (H)-Bに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-a S</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅠ-a (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-b</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅠ-b (H)-Bに使用に使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-b S</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅠ-b (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=10cm) CⅠ-L</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅠ-L (H)-Bに使用</td></tr></table> <div>54</div>	単備表の項目	吹付けコンクリートの材令28日強度	施工箇所	吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅠ-a	36N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-a-i (H)-Bに使用	吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅡ-a	36N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-a-i (H)-Bに使用	吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅡ-b	36N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-b-i (H)-Bに使用	吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅡ-b S	36N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-b-i (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-a	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-a (H)-Bに使用	吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-a S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-a (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-b	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-b (H)-Bに使用に使用	吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-b S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-b (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートA (t=10cm) CⅠ-L	36N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-L (H)-Bに使用	<table><tr><th>単備表の項目</th><th>吹付けコンクリートの材令28日強度</th><th>施工箇所</th></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=10cm) CⅡ-L S</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅡ-L (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=15cm) DⅠ-L</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅠ-L (H)-Bに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa S</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅢa (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa-F S</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅢa (H)-S B-Fに使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa-F 1 S</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅢa (H)-S B-F 1に使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa-S-F</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅢa-S (H)-Fに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=25cm) DⅢa-S 1</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅢa-S 1 (H)-Bに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=25cm) DⅡ-a-S 1</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅡ-a-S 1 (H)-Bに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅠ-S</td><td>18N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅠ-B-Sに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートB (t=10cm) DⅠ-S</td><td>18N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅠ-B-Sに使用</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅠ-S-S</td><td>18N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅠ-S B-Sに使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅡ-S-S</td><td>18N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅡ-S B-Sに使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートB (t=10cm) DⅠ-S-S</td><td>18N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅠ-S B-Sに使用 (制御爆破区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅠ-S 1</td><td>18N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅠ-K-S 1、CⅠ-K-S 2に使用 (割岩掘削区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅡ-S 1</td><td>18N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅡ-K-S 1、CⅡ-K-S 2に使用 (割岩掘削区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートB (t=10cm) DⅠ-S 1</td><td>18N/mm²</td><td>主に支保パターンDⅠ-K-S 1、DⅠ-K-S 2に使用 (割岩掘削区間)</td></tr><tr><td>吹付けコンクリートA (t=25cm) CⅠ-S 2</td><td>36N/mm²</td><td>主に支保パターンCⅠ-K-S 2に使用 (割岩掘削で補強区間)</td></tr></table> <div>55</div>	単備表の項目	吹付けコンクリートの材令28日強度	施工箇所	吹付けコンクリートA (t=10cm) CⅡ-L S	36N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-L (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートA (t=15cm) DⅠ-L	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-L (H)-Bに使用	吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa-F S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa (H)-S B-Fに使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa-F 1 S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa (H)-S B-F 1に使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa-S-F	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa-S (H)-Fに使用	吹付けコンクリートA (t=25cm) DⅢa-S 1	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa-S 1 (H)-Bに使用	吹付けコンクリートA (t=25cm) DⅡ-a-S 1	36N/mm ²	主に支保パターンDⅡ-a-S 1 (H)-Bに使用	吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅠ-S	18N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-B-Sに使用	吹付けコンクリートB (t=10cm) DⅠ-S	18N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-B-Sに使用	吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅠ-S-S	18N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-S B-Sに使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅡ-S-S	18N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-S B-Sに使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートB (t=10cm) DⅠ-S-S	18N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-S B-Sに使用 (制御爆破区間)	吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅠ-S 1	18N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-K-S 1、CⅠ-K-S 2に使用 (割岩掘削区間)	吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅡ-S 1	18N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-K-S 1、CⅡ-K-S 2に使用 (割岩掘削区間)	吹付けコンクリートB (t=10cm) DⅠ-S 1	18N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-K-S 1、DⅠ-K-S 2に使用 (割岩掘削区間)	吹付けコンクリートA (t=25cm) CⅠ-S 2	36N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-K-S 2に使用 (割岩掘削で補強区間)
	単備表の項目	吹付けコンクリートの材令28日強度	施工箇所																																																																																				
吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅠ-a	36N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-a-i (H)-Bに使用																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅡ-a	36N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-a-i (H)-Bに使用																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅡ-b	36N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-b-i (H)-Bに使用																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=7cm) CⅡ-b S	36N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-b-i (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-a	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-a (H)-Bに使用																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-a S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-a (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-b	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-b (H)-Bに使用に使用																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=10cm) DⅠ-b S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-b (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=10cm) CⅠ-L	36N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-L (H)-Bに使用																																																																																					
単備表の項目	吹付けコンクリートの材令28日強度	施工箇所																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=10cm) CⅡ-L S	36N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-L (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=15cm) DⅠ-L	36N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-L (H)-Bに使用																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa (H)-S Bに使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa-F S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa (H)-S B-Fに使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa-F 1 S	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa (H)-S B-F 1に使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=20cm) DⅢa-S-F	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa-S (H)-Fに使用																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=25cm) DⅢa-S 1	36N/mm ²	主に支保パターンDⅢa-S 1 (H)-Bに使用																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=25cm) DⅡ-a-S 1	36N/mm ²	主に支保パターンDⅡ-a-S 1 (H)-Bに使用																																																																																					
吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅠ-S	18N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-B-Sに使用																																																																																					
吹付けコンクリートB (t=10cm) DⅠ-S	18N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-B-Sに使用																																																																																					
吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅠ-S-S	18N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-S B-Sに使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅡ-S-S	18N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-S B-Sに使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートB (t=10cm) DⅠ-S-S	18N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-S B-Sに使用 (制御爆破区間)																																																																																					
吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅠ-S 1	18N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-K-S 1、CⅠ-K-S 2に使用 (割岩掘削区間)																																																																																					
吹付けコンクリートB (t=5cm) CⅡ-S 1	18N/mm ²	主に支保パターンCⅡ-K-S 1、CⅡ-K-S 2に使用 (割岩掘削区間)																																																																																					
吹付けコンクリートB (t=10cm) DⅠ-S 1	18N/mm ²	主に支保パターンDⅠ-K-S 1、DⅠ-K-S 2に使用 (割岩掘削区間)																																																																																					
吹付けコンクリートA (t=25cm) CⅠ-S 2	36N/mm ²	主に支保パターンCⅠ-K-S 2に使用 (割岩掘削で補強区間)																																																																																					

正誤表(20)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分											
誤	28-15-2 ずり処理工 (1) 種別 ずり処理工の単価表の項目の種別は共通仕様書 12-9-1「定義」に示すものの他、以下のとおりとする。 1) ずり処理工 A 1 トンネル掘削により生じたずりの掘削切羽から本線盛土場までの運搬、途中でずり積替えを行う場合はずり積替え位置での積込み、運搬、鏡吹付けコンクリートの取壊しにより生じたコンクリート塊の選別・再資源化施設への運搬 2) ずり処理工 A 2 トンネル掘削により生じたずりの掘削切羽から一線沢仮置場までの運搬、敷ならし、整形、積込み、本線盛土場までの運搬、途中でずり積替えを行う場合はずり積替え位置での積込み、運搬、鏡吹付けコンクリートの取壊しにより生じたコンクリート塊の選別・再資源化施設への運搬	3) ずり処理工 C 1 トンネル掘削により生じたずりの掘削切羽から一線沢仮置場までの運搬、途中でずり積替えを行う場合はずり積替え位置での積込み、運搬、鏡吹付けコンクリートの取壊しにより生じたコンクリート塊の選別・再資源化施設への運搬、一線沢仮置場での敷ならし ※鏡吹付けコンクリートの取壊しにより生じたコンクリート塊の選別は、それぞれのずり搬出先（坑外ずり仮置き場、自工区外盛土場、本線盛土箇所等）において行うものとする。 なお、鏡吹付けコンクリートの取壊しにより生じたコンクリート塊の選別・再資源化施設への運搬に要する費用は、関連する単価表の項目の単価に含むものとし、別途支払は行わないものとする。 (2) 支払 1) ずり処理工 A 1 の契約単価には、設計図書及び監督員の指示に従って行う掘削切羽から本線盛土箇所までの運搬、鏡吹付けコンクリートの取壊しにより生じたコンクリート塊の選別・再資源化施設への運搬、途中でずり積替えを行う場合はずり積替え位置での積込み盛土箇所での敷ならし、締固め、整形、仕上げ、のり面仕上げ等ずり処理工 A 1 の施工に要する材料・労力・機械器具等本工事を完成するために必要な費用で諸経費に含まれるものを除くすべての費用を含むものとする。 2) ずり処理工 A 2 の契約単価には、設計図書及び監督員の指示に従って行う掘削切羽から仮置場への運搬、鏡吹付けコンクリートの取壊しにより生じたコンクリート塊の選別・再資源化施設への運搬、本線盛土箇所までの運搬、途中でずり積替えを行う場合はずり積替え位置での積込み盛土箇所での敷ならし、締固め、整形、仕上げ、のり面仕上げ等ずり処理工 A 2 の施工に要する材料・労力・機械器具等本工事を完成するために必要な費用で諸経費に含まれるものを除くすべての費用を含むものとする。 3) ずり処理工 C 1 の契約単価には、設計図書及び監督員の指示に従って行う掘削切羽から仮置場への運搬、鏡吹付けコンクリートの取壊しにより生じたコンクリート塊の選別・再資源化施設への運搬、途中でずり積替えを行う場合はずり積替え位置での積込み、一線沢仮置場での敷ならし等ずり処理工 C 1 の施工に要する材料・労力・機械器具等本工事を完成するために必要な費用で諸経費に含まれるものを除くすべての費用を含むものとする。	<table><tr><th>単価表の項目</th><th>検測の単位</th></tr><tr><td>12-(6) ずり処理工</td><td></td></tr><tr><td>A 1</td><td>m3</td></tr><tr><td>A 2</td><td>m3</td></tr><tr><td>C 1</td><td>m3</td></tr></table> <p>60</p>	単価表の項目	検測の単位	12-(6) ずり処理工		A 1	m3	A 2	m3	C 1	m3
	単価表の項目	検測の単位											
12-(6) ずり処理工													
A 1	m3												
A 2	m3												
C 1	m3												
正	28-15-2 ずり処理工 (1) 種別 ずり処理工の単価表の項目の種別は共通仕様書 12-9-1「定義」に示すものの他、以下のとおりとする。 1) ずり処理工 A 1 トンネル掘削により生じたずりの掘削切羽から本線盛土場までの運搬、途中でずり積替えを行う場合はずり積替え位置での積込み、運搬、鏡吹付けコンクリートの取壊しにより生じたコンクリート塊の選別・再資源化施設への運搬 2) ずり処理工 A 2 トンネル掘削により生じたずりの掘削切羽から一線沢仮置場までの運搬、敷ならし、整形、積込み、本線盛土場までの運搬、途中でずり積替えを行う場合はずり積替え位置での積込み、運搬、鏡吹付けコンクリートの取壊しにより生じたコンクリート塊の選別・再資源化施設への運搬	3) ずり処理工 C 1 トンネル掘削により生じたずりの掘削切羽から一線沢仮置場までの運搬、途中でずり積替えを行う場合はずり積替え位置での積込み、運搬、鏡吹付けコンクリートの取壊しにより生じたコンクリート塊の選別・再資源化施設への運搬、一線沢仮置場での敷ならし ※鏡吹付けコンクリートの取壊しにより生じたコンクリート塊の選別は、それぞれのずり搬出先（坑外ずり仮置き場、自工区外盛土場、本線盛土箇所等）において行うものとする。 なお、鏡吹付けコンクリートの取壊しにより生じたコンクリート塊の選別・再資源化施設への運搬に要する費用は、関連する単価表の項目の単価に含むものとし、別途支払は行わないものとする。 (2) 支払 1) ずり処理工 A 1 の契約単価には、設計図書及び監督員の指示に従って行う掘削切羽から本線盛土箇所までの運搬、鏡吹付けコンクリートの取壊しにより生じたコンクリート塊の選別・再資源化施設への運搬、途中でずり積替えを行う場合はずり積替え位置での積込み盛土箇所での敷ならし、締固め、整形、仕上げ、のり面仕上げ等ずり処理工 A 1 の施工に要する材料・労力・機械器具等本工事を完成するために必要な費用で諸経費に含まれるものを除くすべての費用を含むものとする。 2) ずり処理工 A 2 の契約単価には、設計図書及び監督員の指示に従って行う掘削切羽から一線沢仮置場への運搬、敷均し、鏡吹付けコンクリートの取壊しにより生じたコンクリート塊の選別・再資源化施設への運搬、一線沢仮置場から本線盛土箇所までの運搬、途中でずり積替えを行う場合はずり積替え位置での積込み盛土箇所での敷ならし、締固め、整形、仕上げ、のり面仕上げ等ずり処理工 A 2 の施工に要する材料・労力・機械器具等本工事を完成するために必要な費用で諸経費に含まれるものを除くすべての費用を含むものとする。 3) ずり処理工 C 1 の契約単価には、設計図書及び監督員の指示に従って行う掘削切羽から仮置場への運搬、鏡吹付けコンクリートの取壊しにより生じたコンクリート塊の選別・再資源化施設への運搬、途中でずり積替えを行う場合はずり積替え位置での積込み、一線沢仮置場での敷ならし等ずり処理工 C 1 の施工に要する材料・労力・機械器具等本工事を完成するために必要な費用で諸経費に含まれるものを除くすべての費用を含むものとする。	<table><tr><th>単価表の項目</th><th>検測の単位</th></tr><tr><td>12-(6) ずり処理工</td><td></td></tr><tr><td>A 1</td><td>m3</td></tr><tr><td>A 2</td><td>m3</td></tr><tr><td>C 1</td><td>m3</td></tr></table> <p>61</p>	単価表の項目	検測の単位	12-(6) ずり処理工		A 1	m3	A 2	m3	C 1	m3
単価表の項目	検測の単位												
12-(6) ずり処理工													
A 1	m3												
A 2	m3												
C 1	m3												

正誤表(21)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所				正誤区分																																				
	誤	<div>28-21 仮設構造物工</div> <div>(1) 定義</div> <div>仮設構造物工とは、設計図書及び監督員の指示に従って本流島川第四橋付近の島川及び滝の沢工事用道路内に仮栈橋を設置するものをいう。</div> <div>(2) 種別</div> <div>仮設構造物工の種類は、以下のとおりとする。</div> <table> <tr> <th>単価表の項目</th><th>区分内容</th></tr> <tr> <td>仮栈橋設置工A</td><td>・幅員 8m×延長 64m (512 m²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置</td></tr> <tr> <td>仮栈橋撤去工A</td><td>・幅員 8m×延長 64m (512 m²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去</td></tr> <tr> <td>仮栈橋設置工B</td><td>・幅員 8m×延長 57m (456 m²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置</td></tr> <tr> <td>仮栈橋撤去工B</td><td>・幅員 8m×延長 57m (456 m²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去</td></tr> <tr> <td>仮栈橋設置工C</td><td>・幅員 4m×延長 164m (656 m²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置</td></tr> <tr> <td>仮栈橋撤去工C</td><td>・幅員 4m×延長 164m (656 m²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去</td></tr> <tr> <td>仮栈橋設置工D</td><td>・幅員 8m×延長 20m (160 m²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置</td></tr> <tr> <td>仮栈橋撤去工D</td><td>・幅員 8m×延長 20m (160 m²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去</td></tr> <tr> <td>仮栈橋設置工E</td><td>・幅員 8m×延長 57m (456 m²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置</td></tr> </table>	単価表の項目	区分内容	仮栈橋設置工A	・幅員 8m×延長 64m (512 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置	仮栈橋撤去工A	・幅員 8m×延長 64m (512 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去	仮栈橋設置工B	・幅員 8m×延長 57m (456 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置	仮栈橋撤去工B	・幅員 8m×延長 57m (456 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去	仮栈橋設置工C	・幅員 4m×延長 164m (656 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置	仮栈橋撤去工C	・幅員 4m×延長 164m (656 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去	仮栈橋設置工D	・幅員 8m×延長 20m (160 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置	仮栈橋撤去工D	・幅員 8m×延長 20m (160 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去	仮栈橋設置工E	・幅員 8m×延長 57m (456 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置		<div>28-21 仮設構造物工</div> <div>(1) 定義</div> <div>仮設構造物工とは、設計図書及び監督員の指示に従って本流島川第四橋付近の島川及び滝の沢工事用道路内に仮栈橋を設置するものをいう。</div> <div>(2) 種別</div> <div>仮設構造物工の種類は、以下のとおりとする。</div> <table> <tr> <th>単価表の項目</th><th>区分内容</th></tr> <tr> <td>仮栈橋設置工A</td><td>・幅員 8m×延長 64m (512 m²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置</td></tr> <tr> <td>仮栈橋撤去工A</td><td>・幅員 8m×延長 64m (512 m²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去</td></tr> <tr> <td>仮栈橋設置工B</td><td>・幅員 8m×延長 41m (328 m²)、幅員 6m×延長 16m (96 m²) の仮栈橋の設置及び幅員 2m×延長 41m (82 m²) の撤去 ・H 型鋼による支持杭の設置</td></tr> <tr> <td>仮栈橋撤去工B</td><td>・幅員 2m×延長 41m (82 m²) の設置及び幅員 8m×延長 41m (328 m²)、幅員 6m×延長 16m (96 m²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去</td></tr> <tr> <td>仮栈橋設置工C</td><td>・幅員 4m×延長 164m (656 m²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置</td></tr> <tr> <td>仮栈橋撤去工C</td><td>・幅員 4m×延長 164m (656 m²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去</td></tr> <tr> <td>仮栈橋設置工D</td><td>・幅員 8m×延長 20m (160 m²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置</td></tr> </table>	単価表の項目	区分内容	仮栈橋設置工A	・幅員 8m×延長 64m (512 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置	仮栈橋撤去工A	・幅員 8m×延長 64m (512 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去	仮栈橋設置工B	・幅員 8m×延長 41m (328 m ²)、幅員 6m×延長 16m (96 m ²) の仮栈橋の設置及び幅員 2m×延長 41m (82 m ²) の撤去 ・H 型鋼による支持杭の設置	仮栈橋撤去工B	・幅員 2m×延長 41m (82 m ²) の設置及び幅員 8m×延長 41m (328 m ²)、幅員 6m×延長 16m (96 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去	仮栈橋設置工C	・幅員 4m×延長 164m (656 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置	仮栈橋撤去工C	・幅員 4m×延長 164m (656 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去	仮栈橋設置工D	・幅員 8m×延長 20m (160 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置
単価表の項目	区分内容																																							
仮栈橋設置工A	・幅員 8m×延長 64m (512 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置																																							
仮栈橋撤去工A	・幅員 8m×延長 64m (512 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去																																							
仮栈橋設置工B	・幅員 8m×延長 57m (456 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置																																							
仮栈橋撤去工B	・幅員 8m×延長 57m (456 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去																																							
仮栈橋設置工C	・幅員 4m×延長 164m (656 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置																																							
仮栈橋撤去工C	・幅員 4m×延長 164m (656 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去																																							
仮栈橋設置工D	・幅員 8m×延長 20m (160 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置																																							
仮栈橋撤去工D	・幅員 8m×延長 20m (160 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去																																							
仮栈橋設置工E	・幅員 8m×延長 57m (456 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置																																							
単価表の項目	区分内容																																							
仮栈橋設置工A	・幅員 8m×延長 64m (512 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置																																							
仮栈橋撤去工A	・幅員 8m×延長 64m (512 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去																																							
仮栈橋設置工B	・幅員 8m×延長 41m (328 m ²)、幅員 6m×延長 16m (96 m ²) の仮栈橋の設置及び幅員 2m×延長 41m (82 m ²) の撤去 ・H 型鋼による支持杭の設置																																							
仮栈橋撤去工B	・幅員 2m×延長 41m (82 m ²) の設置及び幅員 8m×延長 41m (328 m ²)、幅員 6m×延長 16m (96 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去																																							
仮栈橋設置工C	・幅員 4m×延長 164m (656 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置																																							
仮栈橋撤去工C	・幅員 4m×延長 164m (656 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去																																							
仮栈橋設置工D	・幅員 8m×延長 20m (160 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置																																							
	正	<div>28-21 仮設構造物工</div> <div>(1) 定義</div> <div>仮設構造物工とは、設計図書及び監督員の指示に従って本流島川第四橋付近の島川及び滝の沢工事用道路内に仮栈橋を設置するものをいう。</div> <div>(2) 種別</div> <div>仮設構造物工の種類は、以下のとおりとする。</div> <table> <tr> <th>単価表の項目</th><th>区分内容</th></tr> <tr> <td>仮栈橋設置工A</td><td>・幅員 8m×延長 64m (512 m²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置</td></tr> <tr> <td>仮栈橋撤去工A</td><td>・幅員 8m×延長 64m (512 m²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去</td></tr> <tr> <td>仮栈橋設置工B</td><td>・幅員 8m×延長 41m (328 m²)、幅員 6m×延長 16m (96 m²) の仮栈橋の設置及び幅員 2m×延長 41m (82 m²) の撤去 ・H 型鋼による支持杭の設置</td></tr> <tr> <td>仮栈橋撤去工B</td><td>・幅員 2m×延長 41m (82 m²) の設置及び幅員 8m×延長 41m (328 m²)、幅員 6m×延長 16m (96 m²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去</td></tr> <tr> <td>仮栈橋設置工C</td><td>・幅員 4m×延長 164m (656 m²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置</td></tr> <tr> <td>仮栈橋撤去工C</td><td>・幅員 4m×延長 164m (656 m²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去</td></tr> <tr> <td>仮栈橋設置工D</td><td>・幅員 8m×延長 20m (160 m²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置</td></tr> </table>	単価表の項目	区分内容	仮栈橋設置工A	・幅員 8m×延長 64m (512 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置	仮栈橋撤去工A	・幅員 8m×延長 64m (512 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去	仮栈橋設置工B	・幅員 8m×延長 41m (328 m ²)、幅員 6m×延長 16m (96 m ²) の仮栈橋の設置及び幅員 2m×延長 41m (82 m ²) の撤去 ・H 型鋼による支持杭の設置	仮栈橋撤去工B	・幅員 2m×延長 41m (82 m ²) の設置及び幅員 8m×延長 41m (328 m ²)、幅員 6m×延長 16m (96 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去	仮栈橋設置工C	・幅員 4m×延長 164m (656 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置	仮栈橋撤去工C	・幅員 4m×延長 164m (656 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去	仮栈橋設置工D	・幅員 8m×延長 20m (160 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置		<div>28-21 仮設構造物工</div> <div>(1) 定義</div> <div>仮設構造物工とは、設計図書及び監督員の指示に従って本流島川第四橋付近の島川及び滝の沢工事用道路内に仮栈橋を設置するものをいう。</div> <div>(2) 種別</div> <div>仮設構造物工の種類は、以下のとおりとする。</div> <table> <tr> <th>単価表の項目</th><th>区分内容</th></tr> <tr> <td>仮栈橋設置工A</td><td>・幅員 8m×延長 64m (512 m²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置</td></tr> <tr> <td>仮栈橋撤去工A</td><td>・幅員 8m×延長 64m (512 m²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去</td></tr> <tr> <td>仮栈橋設置工B</td><td>・幅員 8m×延長 41m (328 m²)、幅員 6m×延長 16m (96 m²) の仮栈橋の設置及び幅員 2m×延長 41m (82 m²) の撤去 ・H 型鋼による支持杭の設置</td></tr> <tr> <td>仮栈橋撤去工B</td><td>・幅員 2m×延長 41m (82 m²) の設置及び幅員 8m×延長 41m (328 m²)、幅員 6m×延長 16m (96 m²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去</td></tr> <tr> <td>仮栈橋設置工C</td><td>・幅員 4m×延長 164m (656 m²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置</td></tr> <tr> <td>仮栈橋撤去工C</td><td>・幅員 4m×延長 164m (656 m²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去</td></tr> <tr> <td>仮栈橋設置工D</td><td>・幅員 8m×延長 20m (160 m²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置</td></tr> </table>	単価表の項目	区分内容	仮栈橋設置工A	・幅員 8m×延長 64m (512 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置	仮栈橋撤去工A	・幅員 8m×延長 64m (512 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去	仮栈橋設置工B	・幅員 8m×延長 41m (328 m ²)、幅員 6m×延長 16m (96 m ²) の仮栈橋の設置及び幅員 2m×延長 41m (82 m ²) の撤去 ・H 型鋼による支持杭の設置	仮栈橋撤去工B	・幅員 2m×延長 41m (82 m ²) の設置及び幅員 8m×延長 41m (328 m ²)、幅員 6m×延長 16m (96 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去	仮栈橋設置工C	・幅員 4m×延長 164m (656 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置	仮栈橋撤去工C	・幅員 4m×延長 164m (656 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去	仮栈橋設置工D	・幅員 8m×延長 20m (160 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置				
単価表の項目	区分内容																																							
仮栈橋設置工A	・幅員 8m×延長 64m (512 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置																																							
仮栈橋撤去工A	・幅員 8m×延長 64m (512 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去																																							
仮栈橋設置工B	・幅員 8m×延長 41m (328 m ²)、幅員 6m×延長 16m (96 m ²) の仮栈橋の設置及び幅員 2m×延長 41m (82 m ²) の撤去 ・H 型鋼による支持杭の設置																																							
仮栈橋撤去工B	・幅員 2m×延長 41m (82 m ²) の設置及び幅員 8m×延長 41m (328 m ²)、幅員 6m×延長 16m (96 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去																																							
仮栈橋設置工C	・幅員 4m×延長 164m (656 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置																																							
仮栈橋撤去工C	・幅員 4m×延長 164m (656 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去																																							
仮栈橋設置工D	・幅員 8m×延長 20m (160 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置																																							
単価表の項目	区分内容																																							
仮栈橋設置工A	・幅員 8m×延長 64m (512 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置																																							
仮栈橋撤去工A	・幅員 8m×延長 64m (512 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去																																							
仮栈橋設置工B	・幅員 8m×延長 41m (328 m ²)、幅員 6m×延長 16m (96 m ²) の仮栈橋の設置及び幅員 2m×延長 41m (82 m ²) の撤去 ・H 型鋼による支持杭の設置																																							
仮栈橋撤去工B	・幅員 2m×延長 41m (82 m ²) の設置及び幅員 8m×延長 41m (328 m ²)、幅員 6m×延長 16m (96 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去																																							
仮栈橋設置工C	・幅員 4m×延長 164m (656 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置																																							
仮栈橋撤去工C	・幅員 4m×延長 164m (656 m ²) の仮栈橋の撤去 ・H 型鋼による支持杭の撤去																																							
仮栈橋設置工D	・幅員 8m×延長 20m (160 m ²) の仮栈橋の設置 ・H 型鋼による支持杭の設置																																							

正誤表(23)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

設計図
大型コン
クリートブ
ロック積擁
壁一般図

正

大型コンクリートブロック積擁壁工一般図
東占冠TN終点側坑口

背面展開図 S=1:200

標準断面図 S=1:200

平面図 S=1:200

数量総括表

コンクリート基礎工C詳細図 S=1:100

天端工詳細図 S=1:100

数量総括表

項目	形状・寸法	単位	数量	備考
全体面積		m ²	35.6	
表面パネル面積		m ²	24.5	調整部 0.5 m ²
表面パネル数量 (H=0.5)		枚	24	
S1505		枚	0	
S1505		枚	0	(調整加工パネル)
S1505		枚	0	(現場加工パネル)
S1505		枚	1	(現場加工パネル)
背面パネル数量		枚	50	
つなぎ材 D6 (本)		本	250	
透水防砂材 0.002x0.660 (m)		m	150	50m単位に切上
D1-1		m ³	40.4	
天端材 要型枠		m ²	22.1	
天端工延長		m	21.0	
天端コンクリート		m ³	6.3	
天端材		m ³	7.4	
表面パネル固定用平鋼		kg	42	
くさび		kg	96	
最下段パネル連結鉄筋		m	16	
D13		kg	6.8	
Vアンカー筋		kg	8	
D13		kg	5.9	
要し筋		kg	2.4	
D13		kg	11.0	
天端工延長		m	7.00	
天端コンクリート		m ³	18.9	
天端材		m ²	5.3	
コンクリート基礎工C延長		m	7.00	
基礎工延長		m	7.00	
基礎コンクリート		m ³	2.8	

大型コンクリートブロック積擁壁工一般図
東占冠TN終点側坑口

背面展開図 S=1:200

標準断面図 S=1:200

平面図 S=1:200

数量総括表

コンクリート基礎工C詳細図 S=1:100

天端工詳細図 S=1:100

数量総括表

項目	形状・寸法	単位	数量	備考
全体面積		m ²	35.6	
表面パネル面積		m ²	24.5	調整部 0.5 m ²
表面パネル数量 (H=0.5)		枚	24	
S1505		枚	0	
S1505		枚	0	(調整加工パネル)
S1505		枚	0	(現場加工パネル)
S1505		枚	1	(現場加工パネル)
背面パネル数量		枚	50	
つなぎ材 D6 (本)		本	250	
透水防砂材 0.002x0.660 (m)		m	150	50m単位に切上
D1-1		m ³	40.4	
天端材 要型枠		m ²	22.1	
天端工延長		m	21.0	
天端コンクリート		m ³	6.3	
天端材		m ³	7.4	
表面パネル固定用平鋼		kg	42	
くさび		kg	96	
最下段パネル連結鉄筋		m	16	
D13		kg	6.8	
Vアンカー筋		kg	8	
D13		kg	5.9	
要し筋		kg	2.4	
D13		kg	11.0	
天端工延長		m	7.00	
天端コンクリート		m ³	18.9	
天端材		m ²	5.3	
コンクリート基礎工C延長		m	7.00	
基礎工延長		m	7.00	
基礎コンクリート		m ³	2.8	

正誤表(24)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

設計図

2号補強土
壁工 構造
図(2)

正

2号補強土壁 構造図(2) S=1:250
(STA. 828+49.774~STA. 829+20.313)

379.110
5.500%
1:1.8
5.000%
1:1.8
373.110
Bk
地下水位線
fdl-s
trl-g
Ymm-m
Ymm-f
基礎排水層
t=500
高強度リブ付きストリップ
4.0×60×L(SM490A)

笠石コンクリート工
コンクリートスキン
t=140
準上抑制層
B=1350
地下排水工(縦断管)
(360°有孔)
コンクリート基礎工H.A.(F)

DL=360.00

補強土壁工 数量表

工種	規格・寸法	単位	数量	適用
補強土壁工	コンクリート表面積	m ²	338.54	
笠石コンクリート工	笠石コンクリート表面積	m ²	39.66	
	表面積合計	m ²	378.40	
	コンクリート	m ³	15.57	
	砕石	m ³	112.4	
	目地材	m ²	4.8	磨光縦断管板
	鉄筋	kg	361	S245, S13
土工	補強土壁盛土	m ³	1503.7	
	準上抑制層	m ³	434.5	
	基礎排水層	m ³	112.1	
	砕石置換工	m ³	269.4	
	構造物掘削	m ³	1310.4	
	埋戻し	m ³	306.6	

基礎工 数量表

工種	規格・寸法	単位	数量	適用
コンクリート基礎工H.A.(F)	L=36.75m	m ³	3.10	
コンクリート C20-I(標準部)		m ³	0.23	
コンクリート C20-II(標準部)		m ³	3.33	0.09
砕石		m ³	15.57	
砕石		m ³	1.92	
鉄筋 A (D13)		kg	17.49	0.45
鉄筋 A (D13)		kg	46	1.2
コンクリート基礎工H.A.(F)	L=36.75m	m ³	3.27	
コンクリート C20-I(標準部)		m ³	0.29	
コンクリート C20-II(標準部)		m ³	3.56	0.11
砕石		m ³	13.28	
砕石		m ³	2.11	
鉄筋 A (D13)		kg	15.39	0.47
鉄筋 A (D13)		kg	39	1.2
基礎工		m ³	4.58	0.14

補強土壁工 設計条件

項目	設計条件	
内側	最上層(補強土壁)	H=20.23m
安定	盛土材の土質定数	$\gamma=19.0kN/m^3$, $\phi=30^\circ$, $c=0kN/m^2$
設計	土とストリップとの摩擦係数	$\mu=1.5=100\%$
	設計水平面積	$A=14$
	安全率	地盤時
外側	ストリップの打ち付けし	2.0
安定	盛土材の土質定数	$\gamma=19.0kN/m^3$, $\phi=30^\circ$, $c=0kN/m^2$
設計	設計水平面積	$A=14$
	安全率	地盤時
	灌漑に対して	1.50
	船舶に対しての安定条件	注1
	支保材に対して	2.0
全体	盛土材の土質定数	$\gamma=19.0kN/m^3$, $\phi=30^\circ$, $c=0kN/m^2$
設計	設計水平面積	$A=14$
	安全率	地盤時
	すべり破壊に対して	1.25
		1.00

補強土壁工 数量表

工種	規格・寸法	単位	数量	適用
補強土壁工	コンクリート表面積	m ²	338.54	
笠石コンクリート工	笠石コンクリート表面積	m ²	39.66	
	表面積合計	m ²	378.40	
	コンクリート	m ³	15.57	
	砕石	m ³	112.4	
	目地材	m ²	4.8	磨光縦断管板
	鉄筋	kg	361	S245, S13
土工	補強土壁盛土	m ³	1503.7	
	準上抑制層	m ³	434.5	
	基礎排水層	m ³	112.1	
	砕石置換工	m ³	269.4	
	構造物掘削	m ³	1310.4	
	埋戻し	m ³	306.6	

基礎工 数量表

工種	規格・寸法	単位	数量	適用
コンクリート基礎工H.A.(F)	L=36.75m	m ³	3.10	
コンクリート C20-I(標準部)		m ³	0.23	
コンクリート C20-II(標準部)		m ³	3.33	0.09
砕石		m ³	15.57	
砕石		m ³	1.92	
鉄筋 A (D13)		kg	17.49	0.45
鉄筋 A (D13)		kg	46	1.2
コンクリート基礎工H.A.(F)	L=36.75m	m ³	3.27	
コンクリート C20-I(標準部)		m ³	0.29	
コンクリート C20-II(標準部)		m ³	3.56	0.11
砕石		m ³	13.28	
砕石		m ³	2.11	
鉄筋 A (D13)		kg	15.39	0.47
鉄筋 A (D13)		kg	39	1.2
基礎工		m ³	4.58	0.14

補強土壁工 設計条件

項目	設計条件	
内側	最上層(補強土壁)	H=20.23m
安定	盛土材の土質定数	$\gamma=19.0kN/m^3$, $\phi=30^\circ$, $c=0kN/m^2$
設計	土とストリップとの摩擦係数	$\mu=1.5=100\%$
	設計水平面積	$A=14$
	安全率	地盤時
外側	ストリップの打ち付けし	2.0
安定	盛土材の土質定数	$\gamma=19.0kN/m^3$, $\phi=30^\circ$, $c=0kN/m^2$
設計	設計水平面積	$A=14$
	安全率	地盤時
	灌漑に対して	1.50
	船舶に対しての安定条件	注1
	支保材に対して	2.0
全体	盛土材の土質定数	$\gamma=19.0kN/m^3$, $\phi=30^\circ$, $c=0kN/m^2$
設計	設計水平面積	$A=14$
	安全率	地盤時
	すべり破壊に対して	1.25
		1.00

2号補強土壁 構造図(2) S=1:250
(STA. 828+49.774~STA. 829+20.313)

379.110
5.500%
1:1.8
5.000%
1:1.8
373.110
Bk
地下水位線
fdl-s
trl-g
Ymm-m
Ymm-f
基礎排水層
t=500
高強度リブ付きストリップ
4.0×60×L(SM490A)

笠石コンクリート工
コンクリートスキン
t=140
準上抑制層
B=1350
地下排水工(縦断管)
(360°有孔)
コンクリート基礎工H.A.(F)

DL=360.00

補強土壁工 数量表

工種	規格・寸法	単位	数量	適用
補強土壁工	コンクリート表面積	m ²	338.54	
笠石コンクリート工	笠石コンクリート表面積	m ²	39.66	
	表面積合計	m ²	378.40	
	コンクリート	m ³	15.57	
	砕石	m ³	112.4	
	目地材	m ²	4.8	磨光縦断管板
	鉄筋	kg	361	S245, S13
土工	補強土壁盛土	m ³	1503.7	
	準上抑制層	m ³	434.5	
	基礎排水層	m ³	112.1	
	砕石置換工	m ³	269.4	
	構造物掘削	m ³	1310.4	
	埋戻し	m ³	306.6	

基礎工 数量表

工種	規格・寸法	単位	数量	適用
コンクリート基礎工H.A.(F)	L=36.75m	m ³	3.10	
コンクリート C20-I(標準部)		m ³	0.23	
コンクリート C20-II(標準部)		m ³	3.33	0.09
砕石		m ³	15.57	
砕石		m ³	1.92	
鉄筋 A (D13)		kg	17.49	0.45
鉄筋 A (D13)		kg	46	1.2
コンクリート基礎工H.A.(F)	L=36.75m	m ³	3.27	
コンクリート C20-I(標準部)		m ³	0.29	
コンクリート C20-II(標準部)		m ³	3.56	0.11
砕石		m ³	13.28	
砕石		m ³	2.11	
鉄筋 A (D13)		kg	15.39	0.47
鉄筋 A (D13)		kg	39	1.2
基礎工		m ³	4.58	0.14

補強土壁工 設計条件

項目	設計条件	
内側	最上層(補強土壁)	H=20.23m
安定	盛土材の土質定数	$\gamma=19.0kN/m^3$, $\phi=30^\circ$, $c=0kN/m^2$
設計	土とストリップとの摩擦係数	$\mu=1.5=100\%$
	設計水平面積	$A=14$
	安全率	地盤時
外側	ストリップの打ち付けし	2.0
安定	盛土材の土質定数	$\gamma=19.0kN/m^3$, $\phi=30^\circ$, $c=0kN/m^2$
設計	設計水平面積	$A=14$
	安全率	地盤時
	灌漑に対して	1.50
	船舶に対しての安定条件	注1
	支保材に対して	2.0
全体	盛土材の土質定数	$\gamma=19.0kN/m^3$, $\phi=30^\circ$, $c=0kN/m^2$
設計	設計水平面積	$A=14$
	安全率	地盤時
	すべり破壊に対して	1.25
		1.00

2号補強土壁 構造図(2) S=1:250
(STA. 828+49.774~STA. 829+20.313)

379.110
5.500%
1:1.8
5.000%
1:1.8
373.110
Bk
地下水位線
fdl-s
trl-g
Ymm-m
Ymm-f
基礎排水層
t=500
高強度リブ付きストリップ
4.0×60×L(SM490A)

笠石コンクリート工
コンクリートスキン
t=140
準上抑制層
B=1350
地下排水工(縦断管)
(360°有孔)
コンクリート基礎工H.A.(F)

DL=360.00

補強土壁工 数量表

工種	規格・寸法	単位	数量	適用
補強土壁工	コンクリート表面積	m ²	338.54	
笠石コンクリート工	笠石コンクリート表面積	m ²	39.66	
	表面積合計	m ²	378.40	
	コンクリート	m ³	15.57	
	砕石	m ³	112.4	
	目地材	m ²	4.8	磨光縦断管板
	鉄筋	kg	361	S245, S13
土工	補強土壁盛土	m ³	1503.7	
	準上抑制層	m ³	434.5	
	基礎排水層	m ³	112.1	
	砕石置換工	m ³	269.4	
	構造物掘削	m ³	1310.4	
	埋戻し	m ³	306.6	

基礎工 数量表

工種	規格・寸法	単位	数量	適用
コンクリート基礎工H.A.(F)	L=36.75m	m ³	3.10	
コンクリート C20-I(標準部)		m ³	0.23	
コンクリート C20-II(標準部)		m ³	3.33	0.09
砕石		m ³	15.57	
砕石		m ³	1.92	
鉄筋 A (D13)		kg	17.49	0.45
鉄筋 A (D13)		kg	46	1.2
コンクリート基礎工H.A.(F)	L=36.75m	m ³	3.27	
コンクリート C20-I(標準部)		m ³	0.29	
コンクリート C20-II(標準部)		m ³	3.56	0.11
砕石		m ³	13.28	
砕石		m ³	2.11	
鉄筋 A (D13)		kg	15.39	0.47
鉄筋 A (D13)		kg	39	1.2
基礎工		m ³	4.58	0.14

補強土壁工 設計条件

項目	設計条件	
内側	最上層(補強土壁)	H=20.23m
安定	盛土材の土質定数	$\gamma=19.0kN/m^3$, $\phi=30^\circ$, $c=0kN/m^2$
設計	土とストリップとの摩擦係数	$\mu=1.5=100\%$
	設計水平面積	$A=14$
	安全率	地盤時
外側	ストリップの打ち付けし	2.0
安定	盛土材の土質定数	$\gamma=19.0kN/m^3$, $\phi=30^\circ$, $c=0kN/m^2$
設計	設計水平面積	$A=14$
	安全率	地盤時
	灌漑に対して	1.50
	船舶に対しての安定条件	注1
	支保材に対して	2.0
全体	盛土材の土質定数	$\gamma=19.0kN/m^3$, $\phi=30^\circ$, $c=0kN/m^2$
設計	設計水平面積	$A=14$
	安全率	地盤時
	すべり破壊に対して	1.25
		1.00

2号補強土壁 構造図(2) S=1:250
(STA. 828+49.774~STA. 829+20.313)

379.110
5.500%
1:1.8
5.000%
1:1.8
373.110
Bk
地下水位線
fdl-s
trl-g
Ymm-m
Ymm-f
基礎排水層
t=500
高強度リブ付きストリップ
4.0×60×L(SM490A)

笠石コンクリート工
コンクリートスキン
t=140
準上抑制層
B=1350
地下排水工(縦断管)
(360°有孔)
コンクリート基礎工H.A.(F)

DL=360.00

補強土壁工 数量表

工種	規格・寸法	単位	数量	適用
補強土壁工	コンクリート表面積	m ²	338.54	
笠石コンクリート工	笠石コンクリート表面積	m ²	39.66	
	表面積合計	m ²	378.40	
	コンクリート	m ³	15.57	
	砕石	m ³	112.4	
	目地材	m ²	4.8	磨光縦断管板
	鉄筋	kg	361	S245, S13
土工	補強土壁盛土	m ³	1503.7	
	準上抑制層	m ³	434.5	
	基礎排水層	m ³	112.1	
	砕石置換工	m ³	269.4	
	構造物掘削	m ³	1310.4	
	埋戻し	m ³	306.6	

基礎工 数量表

工種	規格・寸法	単位	数量	適用
コンクリート基礎工H.A.(F)	L=36.75m	m ³	3.10	
コンクリート C20-I(標準部)		m ³	0.23	
コンクリート C20-II(標準部)		m ³	3.33	0.09
砕石		m ³	15.57	
砕石		m ³	1.92	
鉄筋 A (D13)		kg	17.49	0.45
鉄筋 A (D13)		kg	46	1.2
コンクリート基礎工H.A.(F)	L=36.75m	m ³	3.27	
コンクリート C20-I(標準部)		m ³	0.29	
コンクリート C20-II(標準部)		m ³	3.56	0.11
砕石		m ³	13.28	
砕石		m ³	2.11	
鉄筋 A (D13)		kg	15.39	0.47
鉄筋 A (D13)		kg	39	1.2
基礎工		m ³	4.58	0.14

補強土壁工 設計条件

項目	設計条件	
内側	最上層(補強土壁)	H=20.23m
安定	盛土材の土質定数	$\gamma=19.0kN/m^3$, $\phi=30^\circ$, $c=0kN/m^2$
設計	土とストリップとの摩擦係数	$\mu=1.5=100\%$
	設計水平面積	$A=14$
	安全率	地盤時
外側	ストリップの打ち付けし	2.0
安定	盛土材の土質定数	$\gamma=19.0kN/m^3$, $\phi=30^\circ$, $c=0kN/m^2$
設計	設計水平面積	$A=14$
	安全率	地盤時
	灌漑に対して	1.50
	船舶に対しての安定条件	注1
	支保材に対して	2.0
全体	盛土材の土質定数	$\gamma=19.0kN/m^3$, $\phi=30^\circ$, $c=0kN/m^2$
設計	設計水平面積	$A=14$
	安全率	地盤時
	すべり破壊に対して	1.25
		1.00

2号補強土壁 構造図(2) S=1:250
(STA. 828+49.774~STA. 829+20.313)

379.110
5.500%
1:1.8
5.000%
1:1.8
373.110
Bk
地下水位線
fdl-s
trl-g
Ymm-m
Ymm-f
基礎排水層
t=500
高強度リブ付きストリップ
4.0×60×L(SM490A)

笠石コンクリート工
コンクリートスキン
t=140
準上抑制層
B=1350
地下排水工(縦断管)
(360°有孔)
コンクリート基礎工H.A.(F)

DL=360.00

補強土壁工 数量表

工種	規格・寸法	単位	数量	適用
補強土壁工	コンクリート表面積	m ²	338.54	
笠石コンクリート工	笠石コンクリート表面積	m ²	39.66	
	表面積合計	m ²	378.40	
	コンクリート	m ³	15.57	
	砕石	m ³	112.4	
	目地材	m ²	4.8	磨光縦断管板
	鉄筋	kg	361	S245, S13
土工	補強土壁盛土	m ³	1503.7	
	準上抑制層	m ³	434.5	
	基礎排水層	m ³	112.1	
	砕石置換工	m ³	269.4	
	構造物掘削	m ³	1310.4	
	埋戻し	m ³	306.6	

基礎工 数量表

工種	規格・寸法	単位	数量	適用
コンクリート基礎工H.A.(F)	L=36.75m	m ³	3.10	
コンクリート C20-I(標準部)		m ³	0.23	
コンクリート C20-II(標準部)		m ³	3.33	0.09
砕石		m ³	15.57	
砕石		m ³	1.92	
鉄筋 A (D13)		kg	17.49	0.45
鉄				

正誤表(25)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

設計図

3号補強土
壁工 構造
図(3)

正

17 / 27

3号補強土壁工 構造図 (3) S=1:250
(STA. 836+80.00~STA. 838+20.5958)

標準断面図

補強土壁工 数量表

種	規格・寸法	単位	数量	適用
補強土壁工	コンクリート表面積	㎡	1441.19	
	壁面コンクリート表面積	㎡	110.76	
	表面積合計	㎡	1551.95	
基石コンクリート工	コンクリート	㎡	39.3	
	型枠	㎡	299.7	
	目地材	㎡	14.2	厚青繊維質板
	鉄筋	kg	2224	SD345 D13
基礎フーチング工	コンクリート	㎡	100.0	
	型枠	㎡	261.4	
	基礎砕石	㎡	132.6	
	コンクリートシール	㎡	7.9	
	型枠	㎡	3.4	
	鉄筋	kg	33	SD345 D13
	目地材	㎡	34.5	
	埋戻しコンクリート	㎡	6.6	
	型枠(埋戻しコン)	㎡	4.9	
置換コンクリート工	コンクリート	㎡	3250.5	
	型枠	㎡	1157.9	
	鉄筋	kg	126	SD345 D13
	目地材	㎡	421.0	
	埋戻しコンクリート	㎡	27.4	
	型枠(埋戻しコン)	㎡	7.8	
土工	補強土壁盛土	㎡	10816.6	
	凍上抑制層	㎡	1085.2	
	基礎排水層	㎡	409.8	
	基礎物置	普通形	13118.9	
	埋戻し	㎡	3560.1	

ストリップ記号一覧表

記号	規格・寸法	単位	数量
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	1441.19
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	110.76
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	1551.95
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	39.3
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	299.7
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	14.2
ストリップ	4.0×60×1.5	kg	2224
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	100.0
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	261.4
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	132.6
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	7.9
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	3.4
ストリップ	4.0×60×1.5	kg	33
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	34.5
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	6.6
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	4.9
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	3250.5
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	1157.9
ストリップ	4.0×60×1.5	kg	126
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	421.0
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	27.4
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	7.8
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	10816.6
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	1085.2
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	409.8
ストリップ	4.0×60×1.5	普通形	13118.9
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	3560.1

補強土壁工 設計条件

項目	条件	単位	数量
内訳	補強土壁の土質強度	γ=18.0kN/㎡, φ=30°, c=0kN/㎡	
安定	土とストリップとの摩擦係数	μ=1.5~tanδ	
設計	設計水平強度	安全率	1.2
	ストリップの幅(1m)に對し	2.0	
	補強土の土質強度	γ=18.0kN/㎡, φ=30°, c=0kN/㎡	
	設計水平強度	安全率	1.2
外訳	凍上に對して	1.50	
設計	凍上に對しての安定条件	1.20	
	支持力に對して	3.0	
全体	補強土の土質強度	γ=18.0kN/㎡, φ=30°, c=0kN/㎡	
設計	設計水平強度	安全率	1.20

基礎工 数量表

項目	規格・寸法	単位	数量
コンクリート基礎工H型工(F)	L=25.54m	1m当り	
コンクリート	C2-1 (標準部)	㎡	2.65
コンクリート	C2-1 (標準部)	㎡	0.58
	型枠	㎡	3.23
	型枠	㎡	0.12
	型枠	㎡	11.01
	型枠	㎡	3.63
	型枠	㎡	14.64
	鉄筋	kg	32
	基礎	kg	1.86

材料表 (3号補強土壁工)

品名	規格・寸法	単位	数量
コンクリートスキン	コンクリート	㎡	1441.19
	壁面コンクリート表面積	㎡	110.76
	表面積合計	㎡	1551.95
	コンクリート	㎡	39.3
	型枠	㎡	299.7
	目地材	㎡	14.2
	鉄筋	kg	2224
	コンクリート	㎡	100.0
	型枠	㎡	261.4
	基礎砕石	㎡	132.6
	コンクリートシール	㎡	7.9
	型枠	㎡	3.4
	鉄筋	kg	33
	目地材	㎡	34.5
	埋戻しコンクリート	㎡	6.6
	型枠(埋戻しコン)	㎡	4.9
	コンクリート	㎡	3250.5
	型枠	㎡	1157.9
	鉄筋	kg	126
	目地材	㎡	421.0
	埋戻しコンクリート	㎡	27.4
	型枠(埋戻しコン)	㎡	7.8
	補強土壁盛土	㎡	10816.6
	凍上抑制層	㎡	1085.2
	基礎排水層	㎡	409.8
	基礎物置	普通形	13118.9
	埋戻し	㎡	3560.1

3号補強土壁 構造図 (3)

項目	規格・寸法	単位	数量
補強土壁	コンクリート表面積	㎡	1441.19
補強土壁	壁面コンクリート表面積	㎡	110.76
補強土壁	表面積合計	㎡	1551.95
補強土壁	コンクリート	㎡	39.3
補強土壁	型枠	㎡	299.7
補強土壁	目地材	㎡	14.2
補強土壁	鉄筋	kg	2224
補強土壁	コンクリート	㎡	100.0
補強土壁	型枠	㎡	261.4
補強土壁	基礎砕石	㎡	132.6
補強土壁	コンクリートシール	㎡	7.9
補強土壁	型枠	㎡	3.4
補強土壁	鉄筋	kg	33
補強土壁	目地材	㎡	34.5
補強土壁	埋戻しコンクリート	㎡	6.6
補強土壁	型枠(埋戻しコン)	㎡	4.9
補強土壁	コンクリート	㎡	3250.5
補強土壁	型枠	㎡	1157.9
補強土壁	鉄筋	kg	126
補強土壁	目地材	㎡	421.0
補強土壁	埋戻しコンクリート	㎡	27.4
補強土壁	型枠(埋戻しコン)	㎡	7.8
補強土壁	補強土壁盛土	㎡	10816.6
補強土壁	凍上抑制層	㎡	1085.2
補強土壁	基礎排水層	㎡	409.8
補強土壁	基礎物置	普通形	13118.9
補強土壁	埋戻し	㎡	3560.1

17 / 27

3号補強土壁工 構造図 (3) S=1:250
(STA. 836+80.00~STA. 838+20.5958)

標準断面図

補強土壁工 数量表

種	規格・寸法	単位	数量	適用
補強土壁工	コンクリート表面積	㎡	1441.19	
	壁面コンクリート表面積	㎡	110.76	
	表面積合計	㎡	1551.95	
基石コンクリート工	コンクリート	㎡	39.3	
	型枠	㎡	299.7	
	目地材	㎡	14.2	厚青繊維質板
	鉄筋	kg	2224	SD345 D13
基礎フーチング工	コンクリート	㎡	100.0	
	型枠	㎡	261.4	
	基礎砕石	㎡	132.6	
	コンクリートシール	㎡	7.9	
	型枠	㎡	3.4	
	鉄筋	kg	33	SD345 D13
	目地材	㎡	34.5	
	埋戻しコンクリート	㎡	6.6	
	型枠(埋戻しコン)	㎡	4.9	
置換コンクリート工	コンクリート	㎡	3250.5	
	型枠	㎡	1157.9	
	鉄筋	kg	126	SD345 D13
	目地材	㎡	421.0	
	埋戻しコンクリート	㎡	27.4	
	型枠(埋戻しコン)	㎡	7.8	
土工	補強土壁盛土	㎡	10816.6	
	凍上抑制層	㎡	1085.2	
	基礎排水層	㎡	409.8	
	基礎物置	普通形	13118.9	土留
	埋戻し	㎡	3560.1	

ストリップ記号一覧表

記号	規格・寸法	単位	数量
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	1441.19
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	110.76
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	1551.95
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	39.3
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	299.7
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	14.2
ストリップ	4.0×60×1.5	kg	2224
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	100.0
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	261.4
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	132.6
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	7.9
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	3.4
ストリップ	4.0×60×1.5	kg	33
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	34.5
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	6.6
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	4.9
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	3250.5
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	1157.9
ストリップ	4.0×60×1.5	kg	126
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	421.0
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	27.4
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	7.8
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	10816.6
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	1085.2
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	409.8
ストリップ	4.0×60×1.5	普通形	13118.9
ストリップ	4.0×60×1.5	㎡	3560.1

補強土壁工 設計条件

項目	条件	単位	数量
内訳	補強土壁の土質強度	γ=18.0kN/㎡, φ=30°, c=0kN/㎡	
安定	土とストリップとの摩擦係数	μ=1.5~tanδ	
設計	設計水平強度	安全率	1.2
	ストリップの幅(1m)に對し	2.0	
	補強土の土質強度	γ=18.0kN/㎡, φ=30°, c=0kN/㎡	
	設計水平強度	安全率	1.2
外訳	凍上に對して	1.50	
設計	凍上に對しての安定条件	1.20	
	支持力に對して	3.0	
全体	補強土の土質強度	γ=18.0kN/㎡, φ=30°, c=0kN/㎡	
設計	設計水平強度	安全率	1.20

基礎工 数量表

項目	規格・寸法	単位	数量
コンクリート基礎工H型工(F)	L=25.54m	1m当り	
コンクリート	C2-1 (標準部)	㎡	2.65
コンクリート	C2-1 (標準部)	㎡	0.58
	型枠	㎡	3.23
	型枠	㎡	0.12
	型枠	㎡	11.01
	型枠	㎡	3.63
	型枠	㎡	14.64
	鉄筋	kg	32
	基礎	kg	1.86

材料表 (3号補強土壁工)

品名	規格・寸法	単位	数量
コンクリートスキン	コンクリート	㎡	1441.19
	壁面コンクリート表面積	㎡	110.76
	表面積合計	㎡	1551.95
	コンクリート	㎡	39.3
	型枠	㎡	299.7
	目地材	㎡	14.2
	鉄筋	kg	2224
	コンクリート	㎡	100.0
	型枠	㎡	261.4
	基礎砕石	㎡	132.6
	コンクリートシール	㎡	7.9
	型枠	㎡	3.4
	鉄筋	kg	33
	目地材	㎡	34.5
	埋戻しコンクリート	㎡	6.6
	型枠(埋戻しコン)	㎡	4.9
	コンクリート	㎡	3250.5
	型枠	㎡	1157.9
	鉄筋	kg	126
	目地材	㎡	421.0
	埋戻しコンクリート	㎡	27.4
	型枠(埋戻しコン)		

正誤表(26)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

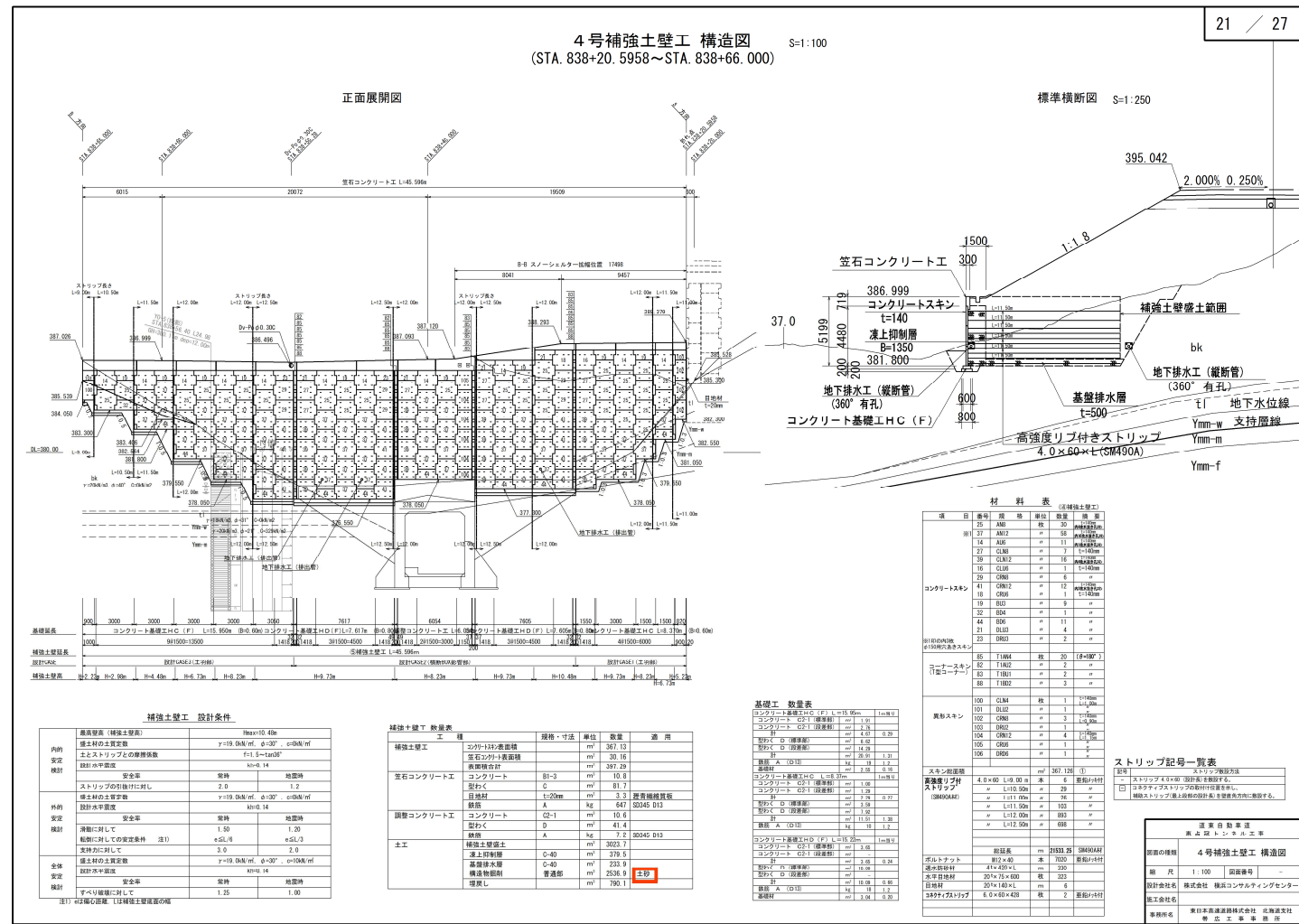
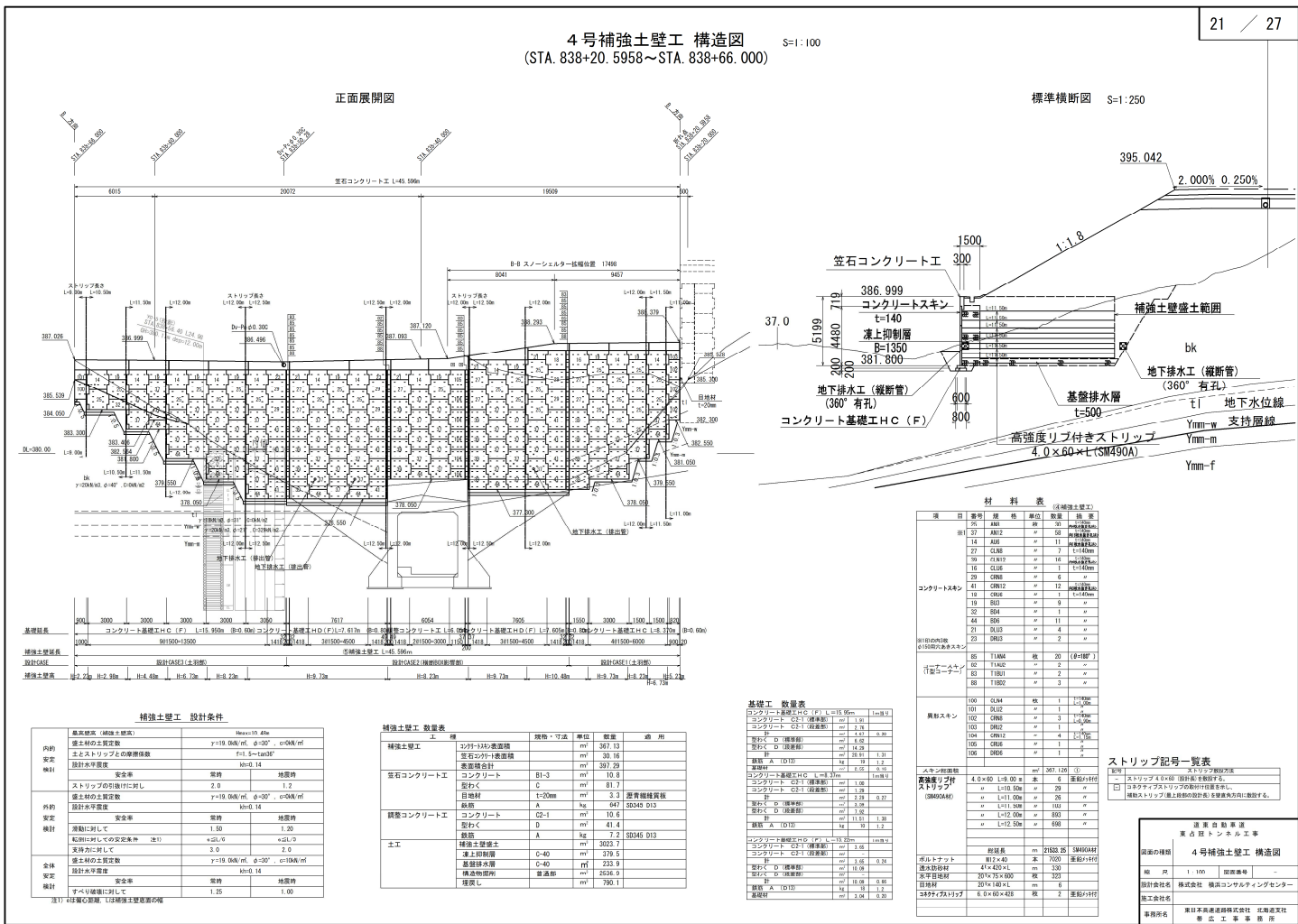
修正箇所

正誤区分

誤

設計図
4号補強土
壁工構造図

正



正誤表(27)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

正

設計図

STA. 831+45.9
9 延伸パイ
プカルバー
ト一般図(1)

STA. 831+45.9 延伸パイプカルバート一般図 (1)
C-P(Cor)-1R-φ1.50-21.052 R73° -28'-26"

縦断面図 S=1:500

標準断面図 S=1:100
(土盛り6m未満)

数量表

項目	規格・寸法	単位	実量	仕口	仕口率	合計	備注
カルダ・パイプ	C-P(Cor)-1R-φ1.50-21.052	m	21.7	40.2	18.6	21.7	
標準断面図	標準断面図	m	79.7	40.2	18.6	79.7	
埋戻し	A	m	26.7	-	26.7	26.7	
埋戻し	B	m	42.5	-	42.5	42.5	
埋戻し	C	m	24.2	-	24.2	24.2	
埋戻し	D	m	58.2	-	58.2	58.2	
埋戻し	E	m	25.2	-	25.2	25.2	
埋戻し	F	m	1.4	-	1.4	1.4	
埋戻し	G	m	5.3	7.1	12.4	12.4	
埋戻し	H	m	29.6	7.5	37.1	37.1	
埋戻し	I	m	42.5	8	50	50	
埋戻し	J	m	1.9	1.9	1.9	1.9	
埋戻し	K	m	24	24	24	24	
埋戻し	L	m	2.0	2.0	2.0	2.0	

設計条件

項目	規格・寸法
管径	φ1.50
管壁厚	t=2.0
土の単位体積重量	γ=18.0
埋戻し	埋戻し
埋戻し	埋戻し
埋戻し	埋戻し
埋戻し	埋戻し
埋戻し	埋戻し

数量表

項目	規格・寸法	単位	実量	仕口	仕口率	合計	備注
カルダ・パイプ	C-P(Cor)-1R-φ1.50-21.052	m	21.7	40.2	18.6	21.7	
標準断面図	標準断面図	m	79.7	40.2	18.6	79.7	
埋戻し	A	m	26.7	-	26.7	26.7	
埋戻し	B	m	42.5	-	42.5	42.5	
埋戻し	C	m	24.2	-	24.2	24.2	
埋戻し	D	m	58.2	-	58.2	58.2	
埋戻し	E	m	25.2	-	25.2	25.2	
埋戻し	F	m	1.4	-	1.4	1.4	
埋戻し	G	m	5.3	7.1	12.4	12.4	
埋戻し	H	m	29.6	7.5	37.1	37.1	
埋戻し	I	m	42.5	8	50	50	
埋戻し	J	m	1.9	1.9	1.9	1.9	
埋戻し	K	m	24	24	24	24	
埋戻し	L	m	2.0	2.0	2.0	2.0	

設計条件

項目	規格・寸法
管径	φ1.50
管壁厚	t=2.0
土の単位体積重量	γ=18.0
埋戻し	埋戻し
埋戻し	埋戻し
埋戻し	埋戻し
埋戻し	埋戻し

数量表

項目	規格・寸法	単位	実量	仕口	仕口率	合計	備注
カルダ・パイプ	C-P(Cor)-1R-φ1.50-21.052	m	21.7	40.2	18.6	21.7	
標準断面図	標準断面図	m	79.7	40.2	18.6	79.7	
埋戻し	A	m	26.7	-	26.7	26.7	
埋戻し	B	m	42.5	-	42.5	42.5	
埋戻し	C	m	24.2	-	24.2	24.2	
埋戻し	D	m	58.2	-	58.2	58.2	
埋戻し	E	m	25.2	-	25.2	25.2	
埋戻し	F	m	1.4	-	1.4	1.4	
埋戻し	G	m	5.3	7.1	12.4	12.4	
埋戻し	H	m	29.6	7.5	37.1	37.1	
埋戻し	I	m	42.5	8	50	50	
埋戻し	J	m	1.9	1.9	1.9	1.9	
埋戻し	K	m	24	24	24	24	
埋戻し	L	m	2.0	2.0	2.0	2.0	

設計条件

項目	規格・寸法
管径	φ1.50
管壁厚	t=2.0
土の単位体積重量	γ=18.0
埋戻し	埋戻し
埋戻し	埋戻し
埋戻し	埋戻し
埋戻し	埋戻し

数量表

項目	規格・寸法	単位	実量	仕口	仕口率	合計	備注
カルダ・パイプ	C-P(Cor)-1R-φ1.50-21.052	m	21.7	40.2	18.6	21.7	
標準断面図	標準断面図	m	79.7	40.2	18.6	79.7	
埋戻し	A	m	26.7	-	26.7	26.7	
埋戻し	B	m	42.5	-	42.5	42.5	
埋戻し	C	m	24.2	-	24.2	24.2	</

正誤表(28)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

設計図

STA. 833+39.4
延伸パイ
プカルバ
ート一般図(1)

正

STA. 833+39.4 延伸パイプカルバート一般図 (1)
C-P(Cor)-1R-φ1.50-17.829 R79° -28' -32"

縦断面図 S=1:500

標準断面図 S=1:100
(土盛り60cm満)

設計条件	
管径	C-P(Cor)-1R
管種	φ1.50
土の単位体積重量	18.0 kN/m ³
幅員	11.57' 11.57'
土盛り	4.20m 1.40m
埋設深度	突出型
基礎形式	φ79' 突出型
材料	R79' -28' -32'

数量表					
項目	規格・寸法	単位	数量	合計	備考
コンクリートパイプ	C-P(Cor)-1R-φ1.50	m	17.8	-	17.8 12.11.15
構造物周囲	普通砂	m ³	36.7	14.6	51.3
埋戻し	砂	m ³	-	8.2	8.2
埋戻し	砂	m ³	37.1	-	37.1 砂(土盛り)
土上材料	砂	m ³	36.0	-	36.0 砂(土盛り)
構造物埋込め工	埋込め工	m ³	37.7	-	37.7 砂(土盛り)
基礎材料	砂	m ³	37.7	-	37.7 砂(土盛り)
基礎材料	砂(土盛り)	m ³	1.3	-	1.3
コンクリート	C-1	m ³	-	4.7	4.7 11.5
砂	砂	m ³	-	35.4	35.4 11.5
砂	A-1	m ³	-	19	19 27
埋戻し	埋戻し	m ³	-	2.0	2.0
埋戻し	埋戻し	m ³	-	24	24
コンクリート敷き	コンクリート敷き	m ³	-	0.4	0.4

調査・監理・監修
株式会社 株式会社 株式会社
設計・監理・監修
株式会社 株式会社 株式会社
設計・監理・監修
株式会社 株式会社 株式会社
設計・監理・監修
株式会社 株式会社 株式会社

STA. 833+39.4 延伸パイプカルバート一般図 (1)
C-P(Cor)-1R-φ1.50-17.829 R79° -28' -32"

縦断面図 S=1:500

標準断面図 S=1:100
(土盛り60cm満)

設計条件	
管径	C-P(Cor)-1R
管種	φ1.50
土の単位体積重量	18.0 kN/m ³
幅員	11.57' 11.57'
土盛り	4.20m 1.40m
埋設深度	突出型
基礎形式	φ79' 突出型
材料	R79' -28' -32'

数量表					
項目	規格・寸法	単位	数量	合計	備考
コンクリートパイプ	C-P(Cor)-1R-φ1.50	m	17.8	-	17.8 12.11.15
構造物周囲	普通砂	m ³	36.7	14.6	51.3
埋戻し	砂	m ³	-	8.2	8.2
埋戻し	砂	m ³	37.1	-	37.1 砂(土盛り)
土上材料	砂	m ³	36.0	-	36.0 砂(土盛り)
構造物埋込め工	埋込め工	m ³	37.7	-	37.7 砂(土盛り)
基礎材料	砂	m ³	37.7	-	37.7 砂(土盛り)
基礎材料	砂(土盛り)	m ³	1.3	-	1.3
コンクリート	C-1	m ³	-	4.7	4.7 11.5
砂	砂	m ³	-	35.4	35.4 11.5
砂	A-1	m ³	-	19	19 27
埋戻し	埋戻し	m ³	-	2.0	2.0
埋戻し	埋戻し	m ³	-	24	24
コンクリート敷き	コンクリート敷き	m ³	-	0.4	0.4

調査・監理・監修
株式会社 株式会社 株式会社
設計・監理・監修
株式会社 株式会社 株式会社
設計・監理・監修
株式会社 株式会社 株式会社
設計・監理・監修
株式会社 株式会社 株式会社

4 / 25

STA. 833+39.4 延伸パイプカルバート一般図 (1)
C-P(Cor)-1R-φ1.50-17.829 R79° -28' -32"

縦断面図 S=1:500

標準断面図 S=1:100
(土盛り60cm満)

設計条件	
管径	C-P(Cor)-1R
管種	φ1.50
土の単位体積重量	18.0 kN/m ³
幅員	11.57' 11.57'
土盛り	4.20m 1.40m
埋設深度	突出型
基礎形式	φ79' 突出型
材料	R79' -28' -32'

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	合計	備考
コンクリートパイプ	C-P(Cor)-1R-φ1.50	m	17.8	-	17.8 12.11.15
構造物周囲	普通砂	m ³	36.7	14.6	51.3
埋戻し	砂	m ³	-	8.2	8.2
埋戻し	砂	m ³	37.1	-	37.1 砂(土盛り)
土上材料	砂	m ³	36.0	-	36.0 砂(土盛り)
構造物埋込め工	埋込め工	m ³	37.7	-	37.7 砂(土盛り)
基礎材料	砂	m ³	37.7	-	37.7 砂(土盛り)
基礎材料	砂(土盛り)	m ³	1.3	-	1.3
コンクリート	C-1	m ³	-	4.7	4.7 11.5
砂	砂	m ³	-	35.4	35.4 11.5
砂	A-1	m ³	-	19	19 27
埋戻し	埋戻し	m ³	-	2.0	2.0
埋戻し	埋戻し	m ³	-	24	24
コンクリート敷き	コンクリート敷き	m ³	-	0.4	0.4

正誤表(29)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

設計図

STA. 836+38.5 延伸パイプカルバート一般図(1)

正

STA. 836+38.5 延伸パイプカルバート一般図 (1)
C-P(Cor)-2R-φ1.50-29.864 R78° -8'-7"

縦断図 S=1:500

標準断面図 S=1:100
(土被り6m以上)

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	35.4	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	3.5	1.1
管溝土	管溝	m	18.1	8.2
管溝土	管溝	m	21	8
管溝土	管溝	m	12.4	-
管溝土	管溝	m	24	24
管溝土	管溝	m	1.6	1.6
管溝土	管溝	m	9	-

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	35.4	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	3.5	1.1
管溝土	管溝	m	18.1	8.2
管溝土	管溝	m	21	8
管溝土	管溝	m	12.4	-
管溝土	管溝	m	24	24
管溝土	管溝	m	1.6	1.6
管溝土	管溝	m	9	-

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	35.4	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	3.5	1.1
管溝土	管溝	m	18.1	8.2
管溝土	管溝	m	21	8
管溝土	管溝	m	12.4	-
管溝土	管溝	m	24	24
管溝土	管溝	m	1.6	1.6
管溝土	管溝	m	9	-

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	35.4	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	3.5	1.1
管溝土	管溝	m	18.1	8.2
管溝土	管溝	m	21	8
管溝土	管溝	m	12.4	-
管溝土	管溝	m	24	24
管溝土	管溝	m	1.6	1.6
管溝土	管溝	m	9	-

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	35.4	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	3.5	1.1
管溝土	管溝	m	18.1	8.2
管溝土	管溝	m	21	8
管溝土	管溝	m	12.4	-
管溝土	管溝	m	24	24
管溝土	管溝	m	1.6	1.6
管溝土	管溝	m	9	-

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	35.4	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	3.5	1.1
管溝土	管溝	m	18.1	8.2
管溝土	管溝	m	21	8
管溝土	管溝	m	12.4	-
管溝土	管溝	m	24	24
管溝土	管溝	m	1.6	1.6
管溝土	管溝	m	9	-

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	35.4	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	3.5	1.1
管溝土	管溝	m	18.1	8.2
管溝土	管溝	m	21	8
管溝土	管溝	m	12.4	-
管溝土	管溝	m	24	24
管溝土	管溝	m	1.6	1.6
管溝土	管溝	m	9	-

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	35.4	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	3.5	1.1
管溝土	管溝	m	18.1	8.2
管溝土	管溝	m	21	8
管溝土	管溝	m	12.4	-
管溝土	管溝	m	24	24
管溝土	管溝	m	1.6	1.6
管溝土	管溝	m	9	-

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	35.4	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	3.5	1.1
管溝土	管溝	m	18.1	8.2
管溝土	管溝	m	21	8
管溝土	管溝	m	12.4	-
管溝土	管溝	m	24	24
管溝土	管溝	m	1.6	1.6
管溝土	管溝	m	9	-

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	35.4	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	3.5	1.1
管溝土	管溝	m	18.1	8.2
管溝土	管溝	m	21	8
管溝土	管溝	m	12.4	-
管溝土	管溝	m	24	24
管溝土	管溝	m	1.6	1.6
管溝土	管溝	m	9	-

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	35.4	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	3.5	1.1
管溝土	管溝	m	18.1	8.2
管溝土	管溝	m	21	8
管溝土	管溝	m	12.4	-
管溝土	管溝	m	24	24
管溝土	管溝	m	1.6	1.6
管溝土	管溝	m	9	-

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	35.4	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	3.5	1.1
管溝土	管溝	m	18.1	8.2
管溝土	管溝	m	21	8
管溝土	管溝	m	12.4	-
管溝土	管溝	m	24	24
管溝土	管溝	m	1.6	1.6
管溝土	管溝	m	9	-

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	35.4	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	3.5	1.1
管溝土	管溝	m	18.1	8.2
管溝土	管溝	m	21	8
管溝土	管溝	m	12.4	-
管溝土	管溝	m	24	24
管溝土	管溝	m	1.6	1.6
管溝土	管溝	m	9	-

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	35.4	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	3.5	1.1
管溝土	管溝	m	18.1	8.2
管溝土	管溝	m	21	8
管溝土	管溝	m	12.4	-
管溝土	管溝	m	24	24
管溝土	管溝	m	1.6	1.6
管溝土	管溝	m	9	-

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	35.4	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	3.5	1.1
管溝土	管溝	m	18.1	8.2
管溝土	管溝	m	21	8
管溝土	管溝	m	12.4	-
管溝土	管溝	m	24	24
管溝土	管溝	m	1.6	1.6
管溝土	管溝	m	9	-

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	35.4	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	3.5	1.1
管溝土	管溝	m	18.1	8.2
管溝土	管溝	m	21	8
管溝土	管溝	m	12.4	-
管溝土	管溝	m	24	24
管溝土	管溝	m	1.6	1.6
管溝土	管溝	m	9	-

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	35.4	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	3.5	1.1
管溝土	管溝	m	18.1	8.2
管溝土	管溝	m	21	8
管溝土	管溝	m	12.4	-
管溝土	管溝	m	24	24
管溝土	管溝	m	1.6	1.6
管溝土	管溝	m	9	-

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	35.4	-
管溝土	管溝	m	1.1	-
管溝土	管溝	m	3.5	1.1
管溝土	管溝	m	18.1	8.2
管溝土	管溝	m	21	8
管溝土	管溝	m	12.4	-
管溝土	管溝	m	24	24
管溝土	管溝	m	1.6	1.6
管溝土	管溝	m	9	-

数量表

項目	規格・寸法	単位	数量	備考
コルダートパイプ	C-P(Cor)-2R-φ1.50(12)	m	29.8	-
構造物部材	管溝部	m	175.0	10.2
管溝土	管溝	m	4.4	-
管溝土	管溝	m	61.2	-
管溝土	管溝	m	103.6	-
管溝土	管溝	m</		

正誤表(30)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分	
設計図 STA. 834+54.867 C-Bx-4.20x5.00x16.660 一般図(1)	誤	<div>10 / 25</div> <div><div><div>STA. 834+54.867 C-Bx-4.20x5.00x16.660 L87° 50′ 58″ 一般図(1)</div><div>縦断面図 縮尺1:500</div><div>標準断面図 縮尺1:250</div><div>設計条件</div><div>数量表</div></div><div><div>勾配</div><div>計画高</div><div>地盤高</div><div>追加距離</div><div>単距離</div><div>測点</div></div><div>平面図 縮尺1:500</div></div>	
	正	<div>10 / 25</div> <div><div><div>STA. 834+54.867 C-Bx-4.20x5.00x16.660 L87° 50′ 58″ 一般図(1)</div><div>縦断面図 縮尺1:500</div><div>標準断面図 縮尺1:250</div><div>設計条件</div><div>数量表</div></div><div><div>勾配</div><div>計画高</div><div>地盤高</div><div>追加距離</div><div>単距離</div><div>測点</div></div><div>平面図 縮尺1:500</div></div>	

正誤表(31)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

設計図

STA. 834+54.867 C-Bx-4.20x5.00 仮設土留工構造図

正

STA. 834+54.867 C-Bx-4.20x5.00 仮設土留工構造図
構造物掘削 特殊部A

既設ボックス正面図 A-A断面 縮尺1:200

側面図 B-B断面 縮尺1:200

側面図 C-C断面 縮尺1:200

平面図 縮尺1:200

数量表

項目	規格	単位	数量	備考
鋼矢板	H型	枚	16	既設ウイング(左側)L=10.5m
鋼矢板	H型	枚	16	既設ウイング(右側)L=10.0m
構造物掘削	土砂	m ³	370	

既設ボックス中心

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 19090

Ymm N=250

DL=380.00

既設ウイング(左側)

既設ウイング(右側)

既設ボックスカルバート 190

正誤表(32)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

正

設計図
起点側坑門
工一般図(1)

起点側坑門工一般図 (1) S=1:250

正面図
STA 838+72
PH=395.178

縦断面図 (A-A断面)
起点側坑門工 (下り線) L=2468.00m
18000(明り巻工)

平面図

数量表

項目	規格	単位	数量	備考
構造物埋戻	普通砂	m ³	267.3	土砂
埋戻し	普通砂	m ³	65.7	土砂
コンクリート	アーチ部 A1-3(1)	m ³	247.0	アーチ部
インバート	A1-3	m ³	140.2	インバート部
型枠	アーチ部 C(1)	m ²	841.5	アーチ部型枠部含む
インバート部	インバート部	m ²	40.7	埋戻し含む
鉄筋	A	kg	1737	
	D13	kg	12306	
	D16	kg	2090	
	D22	kg	9077	
	D25	kg	8260	
	D28	kg	4239	
	計	kg	37711	
組立工	1型 止水板 A	m	43.8	アーチ部 (目地材埋戻し 5.0m ²)
	2型 止水板 B	m	22.8	インバート部

数量一覧表

項目	規格	単位	数量	備考
構造物埋戻	普通砂	m ³	267.3	土砂
埋戻し	普通砂	m ³	65.7	土砂
コンクリート	アーチ部 A1-3(1)	m ³	247.0	アーチ部
インバート	A1-3	m ³	140.2	インバート部
型枠	アーチ部 C(1)	m ²	841.5	アーチ部型枠部含む
インバート部	インバート部	m ²	40.7	埋戻し含む
鉄筋	A	kg	1737	
	D13	kg	12306	
	D16	kg	2090	
	D22	kg	9077	
	D25	kg	8260	
	D28	kg	4239	
	計	kg	37711	
組立工	1型 止水板 A	m	43.8	アーチ部 (目地材埋戻し 5.0m ²)
	2型 止水板 B	m	22.8	インバート部

数量表

項目	規格	単位	数量	備考
坑口部埋戻	普通砂	m ³	267.3	土砂
埋戻し	普通砂	m ³	65.7	土砂
先行掘土	普通砂	m ³	240.4	土砂
坑門工埋戻土	普通砂	m ³	1026.3	土砂

起点側坑門工一般図 (1) S=1:250

正面図
STA 838+72
PH=395.178

縦断面図 (A-A断面)
起点側坑門工 (下り線) L=2468.00m
18000(明り巻工)

平面図

数量表

項目	規格	単位	数量	備考
坑口部埋戻	普通砂	m ³	267.3	土砂
埋戻し	普通砂	m ³	65.7	土砂
先行掘土	普通砂	m ³	240.4	土砂
坑門工埋戻土	普通砂	m ³	1026.3	土砂

数量一覧表

項目	規格	単位	数量	備考
構造物埋戻	普通砂	m ³	267.3	土砂
埋戻し	普通砂	m ³	65.7	土砂
コンクリート	アーチ部 A1-3(1)	m ³	247.0	アーチ部
インバート	A1-3	m ³	140.2	インバート部
型枠	アーチ部 C(1)	m ²	841.5	アーチ部型枠部含む
インバート部	インバート部	m ²	40.7	埋戻し含む
鉄筋	A	kg	1737	
	D13	kg	12306	
	D16	kg	2090	
	D22	kg	9077	
	D25	kg	8260	
	D28	kg	4239	
	計	kg	37711	
組立工	1型 止水板 A	m	43.8	アーチ部 (目地材埋戻し 5.0m ²)
	2型 止水板 B	m	22.8	インバート部

数量表

項目	規格	単位	数量	備考
坑口部埋戻	普通砂	m ³	267.3	土砂
埋戻し	普通砂	m ³	65.7	土砂
先行掘土	普通砂	m ³	240.4	土砂
坑門工埋戻土	普通砂	m ³	1026.3	土砂

正誤表(33)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

[illegible]

正誤表(34)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分
設計図 終点側坑門 工一般図(1)	誤	<div><div>55 / 171</div><div><div>終点側坑門工一般図(1) S=1:250</div><div><div>正面図 STA. 863+40 PH=414.033</div><div>平面図</div></div><div><div>数量一覧表(置換え基礎)</div><div>数量一覧表(抱き機壁工)</div><div>数量一覧表(坑門工)</div></div><div><div>数量一覧表(置換え基礎)</div><div>数量一覧表(抱き機壁工)</div><div>数量一覧表(坑門工)</div></div></div></div>
	正	<div><div>55 / 171</div><div><div>終点側坑門工一般図(1) S=1:250</div><div><div>正面図 STA. 863+40 PH=414.033</div><div>平面図</div></div><div><div>数量一覧表(置換えコンクリート)</div><div>数量一覧表(抱き機壁工)</div><div>数量一覧表(坑門工)</div></div><div><div>数量一覧表(置換えコンクリート)</div><div>数量一覧表(抱き機壁工)</div><div>数量一覧表(坑門工)</div></div></div></div>

正誤表(35)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

167 / 171

正面図 避難連絡坑防護工図(1) S=1:75 断面図

材料表(1)

名 称	形 状 寸 法	本数	単位重量	1本当り重量	重 量	備 考
基礎鋼材	H-150×150×7×10	10.0m	1	31.1	311.00	311.0
PL-150×130×9	0.0196m ²	8	70.65	1.38	11.0	
PL-150×180×25	0.027m ²	8	196.20	5.30	42.4	
L-250×90×9×13	0.395m ²	2	34.6	13.67	27.3	
支柱	H-150×150×7×10	4.72m	3	31.1	146.95	440.9
H-150×150×7×10	1.00m	3	31.1	31.10	93.3	
PL-300×150×9	0.045m ²	3	70.65	3.18	9.5	
PL-300×150×9	0.045m ²	3	70.65	3.18	9.5	
PL-150×150×9	0.0225m ²	4	70.65	1.59	6.4	
H-150×150×7×10	1.14m	2	31.1	35.45	70.9	
PL-180×180×9	0.024m ²	2	70.65	2.29	4.6	
鋼梁	L-150×90×9	4.91m	8	16.4	80.66	646.3
軽鋼-200×50×50	4.91m	46	10.1	48.67	2234.8	
小計					2930.1	

材料表(2)

名 称	形 状 寸 法	本数	単位重量	1本当り重量	重 量	備 考
鋼梁	C-100×50×5	0.213m	2	7.65	1.62	3.2
C-100×50×5	0.200m	2	7.65	1.53	3.1	
PL-3.2	2.27m ²	2	25.12	57.17	114.3	
L-50×50×6	1.879m ²	4	4.43	8.28	33.1	
L-100×75×7	0.050m ²	26	9.32	0.47	12.2	
鋼製内側ドア	H1800、W750	2	25.50	50.0		
L-150×90×9	0.150m ²	2	16.4	2.46	4.9	
小計					220.8	
計					4177.7	
ロス率					835.5	20%以上
合計					5013.2	
その他	W12ケミカルアンカー	8				
W12ケミカルアンカー		12				
ボルト・ナットφ20×70		68				
ボルト・ナットφ20×120		12				
W12オールデンラー		24				

道 東 自 動 車 道
東 占 冠 ト ン ネ ル 工 事
図面の種類 避難連絡坑防護工図(1)
縮 尺 1:75 図面番号 -
設計会社名 株式会社 オリエンタルコンサルタンツ
施工会社名
事業所名 株式会社道東建設株式会社 札幌支社
社 長 三 宅 孝 彦 氏

設計図

避難連絡坑
防護工図(1)

正

167 / 171

正面図 避難連絡坑防護工図(1) S=1:75 断面図

材料表(1)

名 称	形 状 寸 法	本数	単位重量	1本当り重量	重 量	備 考
基礎鋼材	H-150×150×7×10	10.0m	1	31.1	311.00	311.0
PL-150×130×9	0.0196m ²	8	70.65	1.38	11.0	
PL-150×180×25	0.027m ²	8	196.20	5.30	42.4	
L-250×90×9×13	0.395m ²	2	34.6	13.67	27.3	
支柱	H-150×150×7×10	4.72m	3	31.1	146.95	440.9
H-150×150×7×10	1.00m	3	31.1	31.10	93.3	
PL-300×150×9	0.045m ²	3	70.65	3.18	9.5	
PL-300×150×9	0.045m ²	3	70.65	3.18	9.5	
PL-150×150×9	0.0225m ²	4	70.65	1.59	6.4	
H-150×150×7×10	1.14m	2	31.1	35.45	70.9	
PL-180×180×9	0.024m ²	2	70.65	2.29	4.6	
鋼梁	L-150×90×9	4.91m	8	16.4	80.66	646.3
軽鋼-200×50×50	4.91m	46	10.1	48.67	2234.8	
小計					2930.1	

材料表(2)

名 称	形 状 寸 法	本数	単位重量	1本当り重量	重 量	備 考
鋼梁	C-100×50×5	0.213m	2	7.65	1.62	3.2
C-100×50×5	0.200m	2	7.65	1.53	3.1	
PL-3.2	2.27m ²	2	25.12	57.17	114.3	
L-50×50×6	1.879m ²	4	4.43	8.28	33.1	
L-100×75×7	0.050m ²	26	9.32	0.47	12.2	
鋼製内側ドア	H1800、W750	2	25.50	50.0		
L-150×90×9	0.150m ²	2	16.4	2.46	4.9	
小計					220.8	
計					4177.7	
ロス率					835.5	20%以上
合計					5013.2	
その他	W12ケミカルアンカー	8				
W12ケミカルアンカー		12				
ボルト・ナットφ20×70		68				
ボルト・ナットφ20×120		12				
W12オールデンラー		24				

道 東 自 動 車 道
東 占 冠 ト ン ネ ル 工 事
図面の種類 避難連絡坑防護工図(1)
縮 尺 1:75 図面番号 -
設計会社名 株式会社 オリエンタルコンサルタンツ
施工会社名
事業所名 株式会社道東建設株式会社 札幌支社
社 長 三 宅 孝 彦 氏

正誤表(36)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

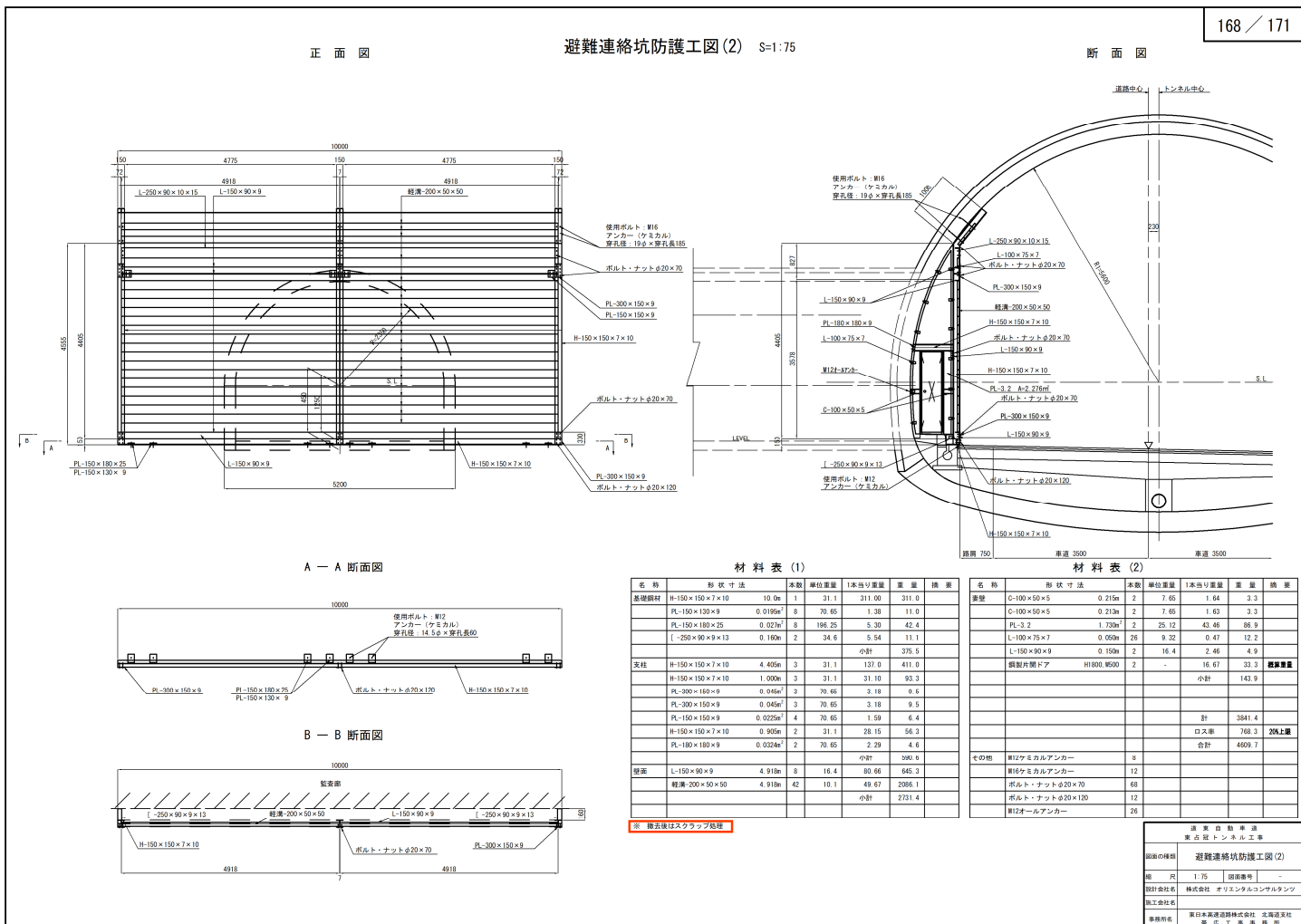
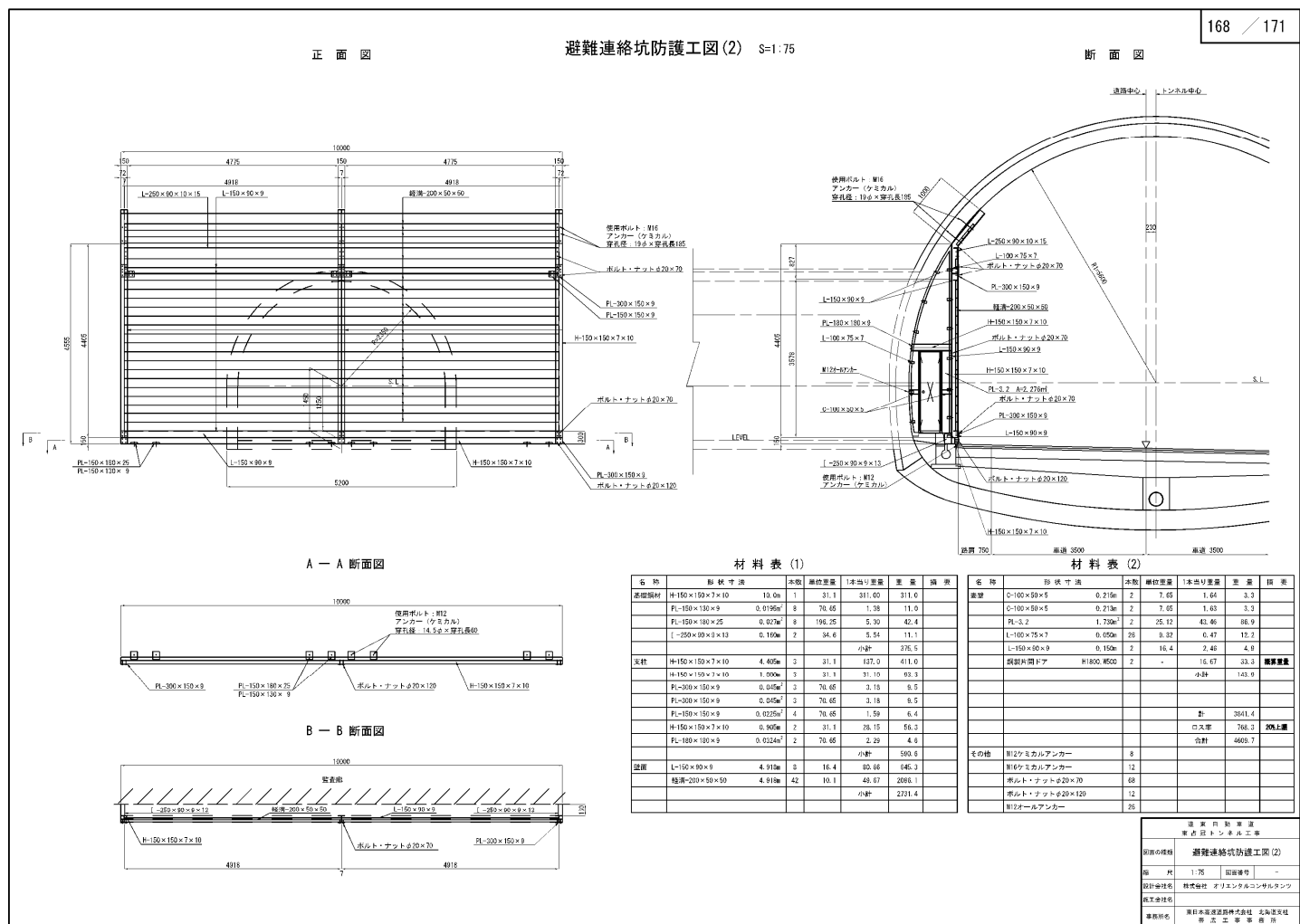
修正箇所

正誤区分

誤

設計図
避難連絡坑
防護工図(2)

正



正誤表(37)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

正

設計図
1号高盛土排水工詳細図(1)

1号高盛土排水工詳細図(1) S=1:1000
(STA. 831+86.542~STA. 832+69.163間)

高盛土排水工 平面図

水平排水層2層目 平面図

基盤排水層及び付属物 平面図

水平排水層1層目 平面図

高盛土排水工区間(1) 数量表			
項目	単位	数量	備 考
構造物埋入 普通部	m ³	2304.3	
埋入	m ³	2304.3	
敷設土A	m ³	3402.4	高強度帯状ジオンセディック T=600kN×120
2φ75φ 20-5 60-60	m	102.2	81
砂1層土A	m	89.3	
基盤排水層A	m ²	1105.6	t=100mm
水平排水層A	m ²	511.0	1層目 t=50mm
	m ²	1001.4	2層目 t=50mm
クロスアーム式流下計	箇所	1	
地中管設計	箇所	1	
地下水位計	箇所	1	

※1 単位上欄目

道 東 自 動 車 道
東 占 冠 ト ン ネ ル 工 事

図面の種類 1号高盛土排水工詳細図(1)

縮 尺 1:1000 図面番号 -

設計会社名 株式会社 横浜コンサルティングセンター

施工会社名 株式会社 北海建設

事務所名 株式会社 北海建設

1号高盛土排水工詳細図(1) S=1:1000
(STA. 831+86.542~STA. 832+69.163間)

高盛土排水工 平面図

水平排水層2層目 平面図

基盤排水層及び付属物 平面図

水平排水層1層目 平面図

高盛土排水工区間(1) 数量表			
項目	単位	数量	備 考
構造物埋入 全部	m ³	1168.9	
埋入	m ³	1168.9	
計	m ³	2304.3	
敷設土A	m ³	3402.4	高強度帯状ジオンセディック T=600kN×120
2φ75φ 20-5 60-60	m	102.2	81
砂1層土A	m	89.3	
基盤排水層A	m ²	1105.6	t=100mm
水平排水層A	m ²	511.0	1層目 t=50mm
	m ²	1001.4	2層目 t=50mm
クロスアーム式流下計	箇所	1	
地中管設計	箇所	1	
地下水位計	箇所	1	

※1 単位上欄目

道 東 自 動 車 道
東 占 冠 ト ン ネ ル 工 事

図面の種類 1号高盛土排水工詳細図(1)

縮 尺 1:1000 図面番号 -

設計会社名 株式会社 横浜コンサルティングセンター

施工会社名 株式会社 北海建設

事務所名 株式会社 北海建設

正誤表(38)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

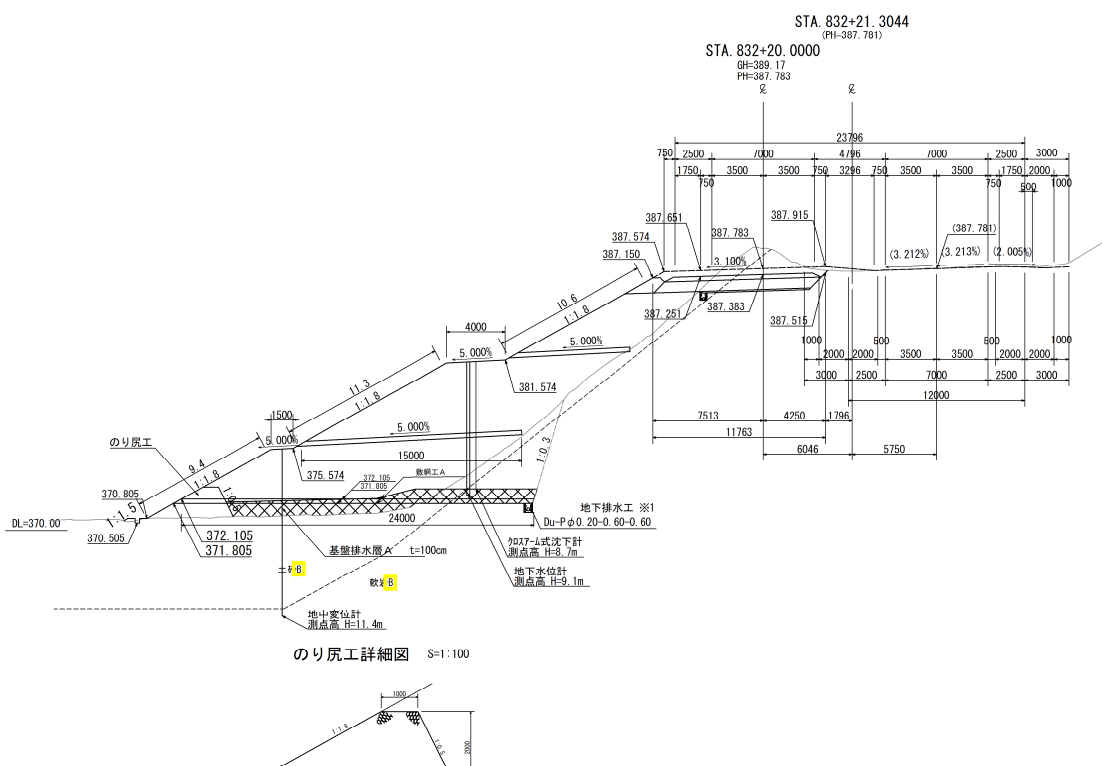
正

設計図
1号高盛土
排水工詳細
図(2)

1号高盛土排水工詳細図(2)
(STA. 831+86.542~STA. 832+69.163間)
標準横断面 S=1:250

STA. 832+21.3044
(PI+387.781)

STA. 832+20.0000
GH=389.17
PH=387.783



のり尻工詳細図 S=1:100

種 別	規格・寸法	単位	数 量	備 考
フィルター材	切込砕石 9~30mm	m ²	66.00	
吐出防止材	t=2mm	m ²	-	※2

※1 率計土項目
※2 フィルター材が9~30mmのため、吐出し防止材は不要とする。

道 東 自 動 車 道
東 占 冠 ト ン ネ ル 工 事

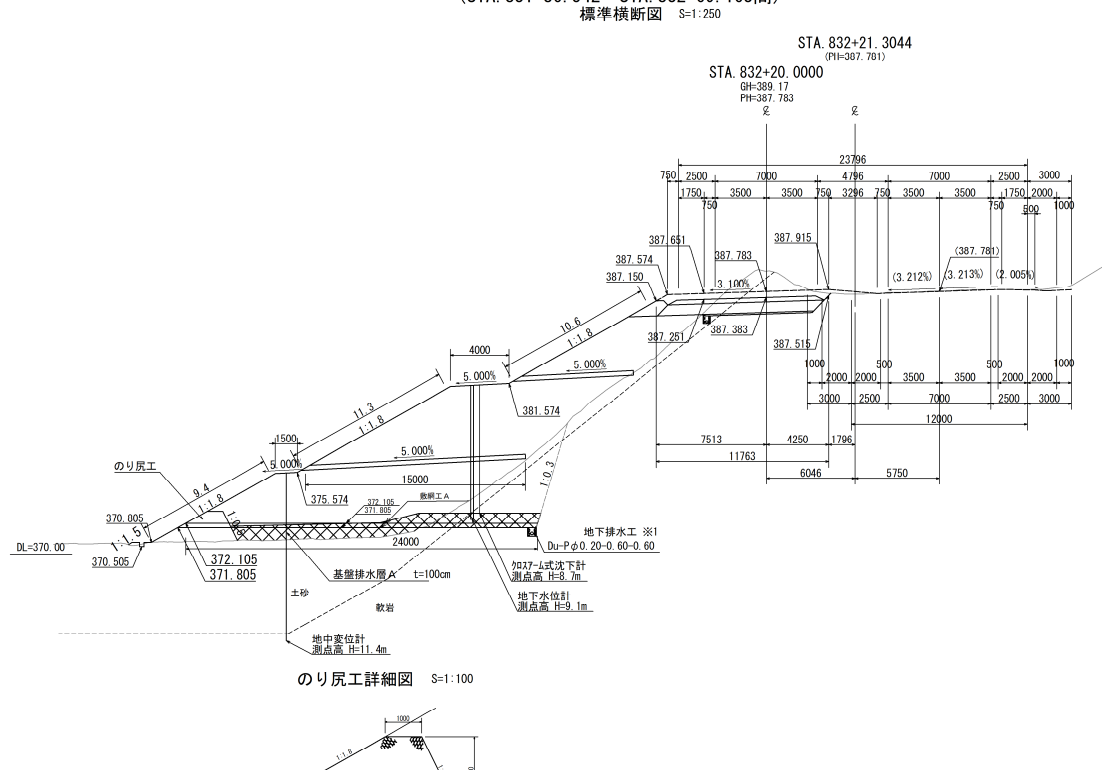
図面の種類 1号高盛土排水工詳細図(2)

縮 尺	図 示	図面番号	-
設計会社名	株式会社 株式会社	構造コンサルティングセンター	
監工会社名	株式会社	株式会社	
事務所名	東日本道路建設株式会社 北海道支社	道 占 冠 ト ン ネ ル 工 事	

1号高盛土排水工詳細図(2)
(STA. 831+86.542~STA. 832+69.163間)
標準横断面 S=1:250

STA. 832+21.3044
(PI+387.781)

STA. 832+20.0000
GH=389.17
PH=387.783



のり尻工詳細図 S=1:100

種 別	規格・寸法	単位	数 量	備 考
フィルター材	切込砕石 9~30mm	m ²	66.00	
吐出防止材	t=2mm	m ²	-	※2

※1 率計土項目
※2 フィルター材が9~30mmのため、吐出し防止材は不要とする。

道 東 自 動 車 道
東 占 冠 ト ン ネ ル 工 事

図面の種類 1号高盛土排水工詳細図(2)

縮 尺	図 示	図面番号	-
設計会社名	株式会社 株式会社	構造コンサルティングセンター	
監工会社名	株式会社	株式会社	
事務所名	東日本道路建設株式会社 北海道支社	道 占 冠 ト ン ネ ル 工 事	

正誤表(39)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

[illegible]

正誤表(40)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

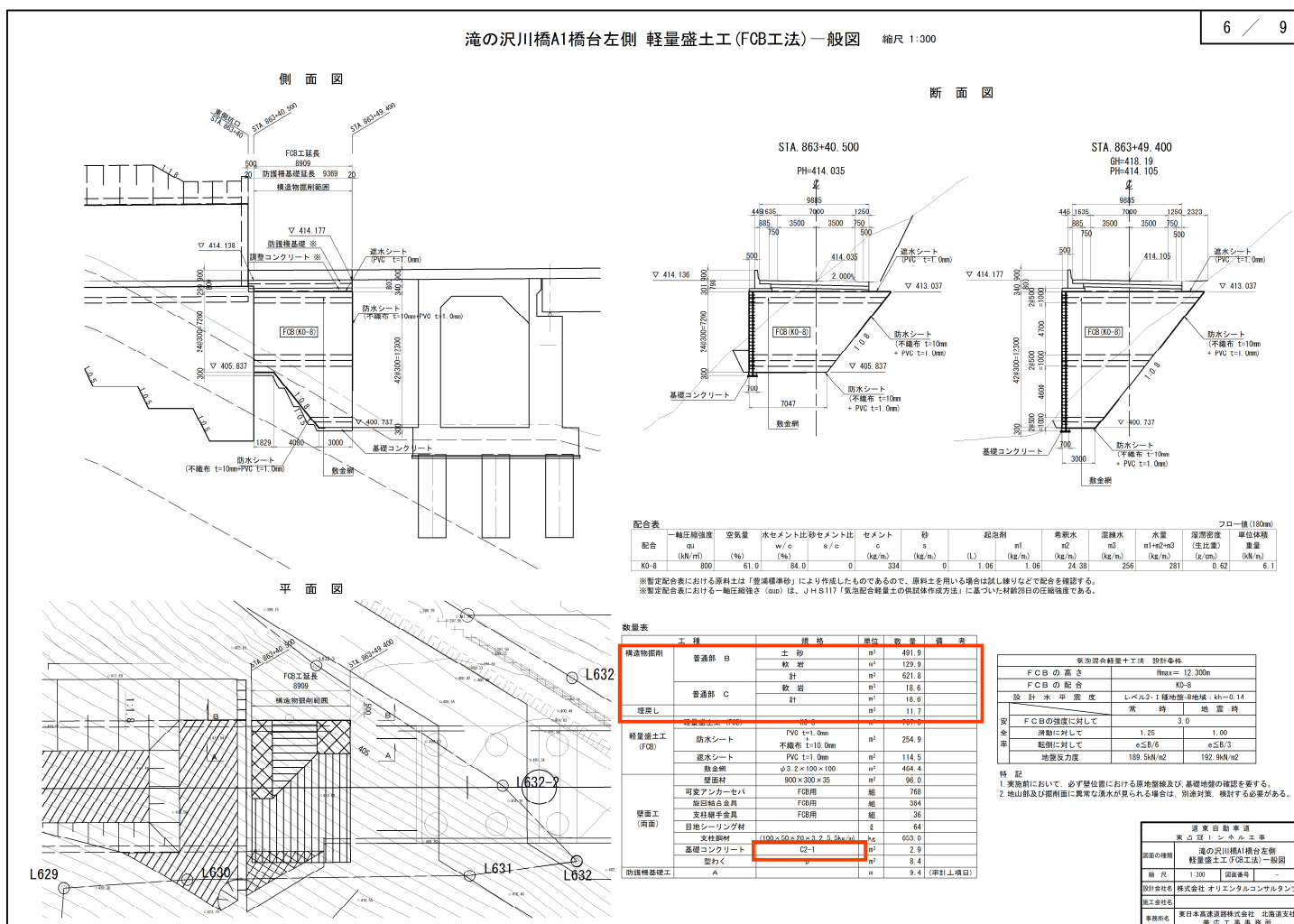
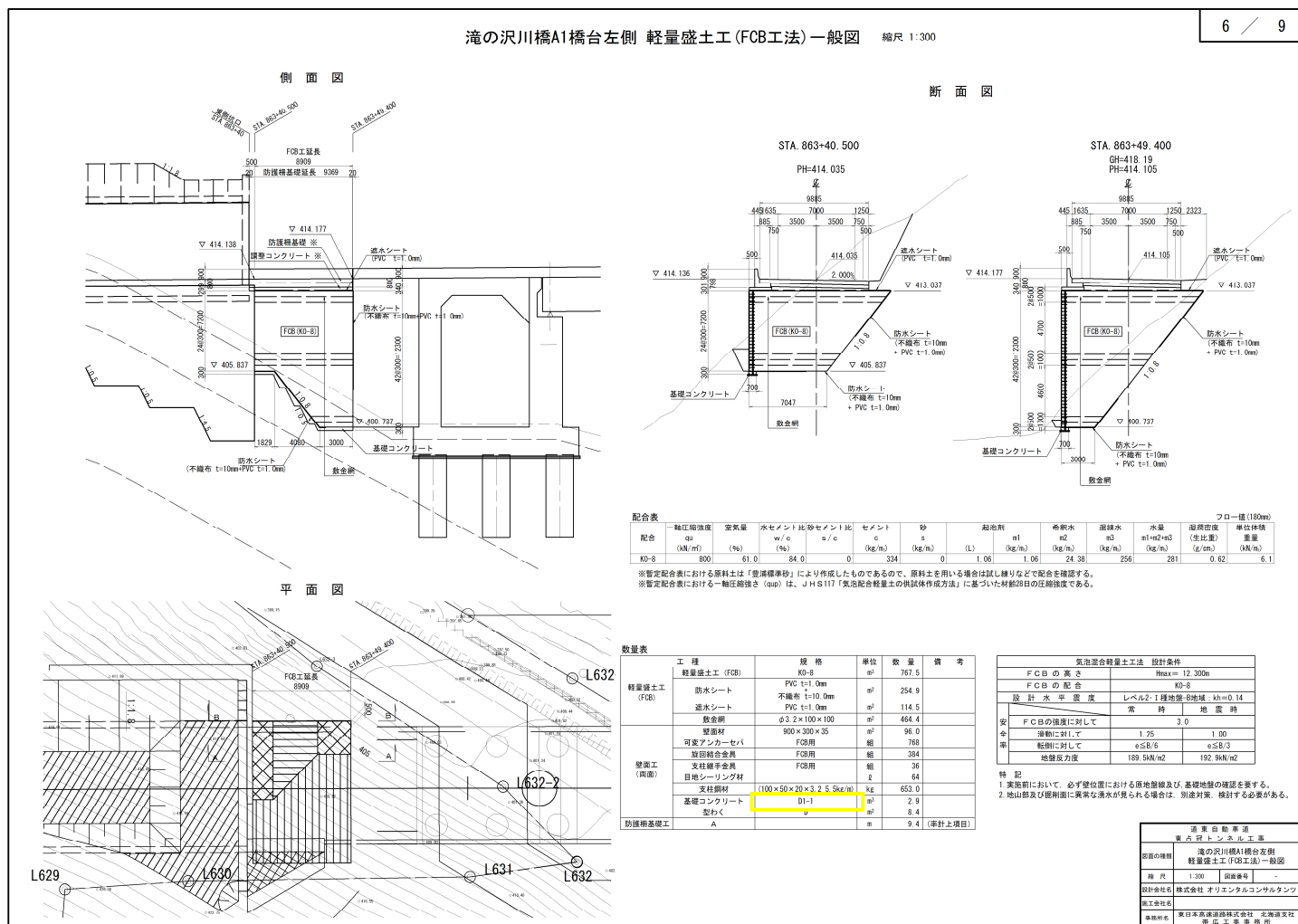
正誤区分

誤

設計図

滝の沢川橋
A1 橋台左側
軽量盛土工
(FCB 工
法) 一般図

正



正誤表(41)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

設計図
滝の沢川橋
A1 橋台左側
軽量盛土工
(FCB 工法)
壁面工詳細
図(2)

誤

正

滝の沢川橋A1橋台左側 軽量盛土工 (FCB工法) 壁面工詳細図 (2) 縮尺 1:20

側面図

断面図

平面図

材料表

品名	形状・寸法	単位	数量	壁面材料数量計算式 (延長20m+高さ5m+100m2を基本とする)
①コンボット保護壁パネル	300×900×(35)	枚	3.70	1.0/0.340(9)
②可変アンカーセバ・連結金具	変形メッキ (H62-35)	set	8.00	壁面数量 (m2)/0.27m2 (1枚)×2倍+施工延長 (m)/0.45 (m)×1.02 (ロス)
③取付結合金具	チャック金具 (SUS-304) 支持アングル (H62-35)	set	4.00	②数量/2
④支柱継手金具	電気亜鉛メッキ	set	0.37	1m (延長)/0.9 (支柱設置間隔)+壁面数量 (m2)/3.0 (継手間隔)
⑤リッパ軽量透形鋼	100×50×20×3.2t	kg	6.80	[1m/0.9m+壁面数量 (m2)+施工延長 (m)/0.9m+0.3m (継手長さ)]×5.5kg/m×1.05 (ロス)
⑥目地シーリング材	シリコンコーキング	m	0.66	1m2当たり 0.66 (0.33) 2本/使用

材料表

品名	形状・寸法	単位	数量
基礎コンクリート	(延長L=10m)	m3	2.1
コンクリート	φ40-100mm	m2	6.0
基礎砕石	80-40, t=100	m2	9.0

※ 必要箇所

〈特記事項〉
「FCB工法設計・施工要領」(平成19年1月)を遵守するものとし、構造部材は、溶融亜鉛めっき (H6235) 以上の防錆処理またはステンレス鋼材 (SUS-304) を使用する。

滝の沢川橋A1橋台左側 軽量盛土工 (FCB工法) 壁面工詳細図 (2) 縮尺 1:20

側面図

断面図

平面図

材料表

品名	形状・寸法	単位	数量	壁面材料数量計算式 (延長20m+高さ5m+100m2を基本とする)
①コンボット保護壁パネル	300×900×(35)	枚	3.70	1.0/0.340(9)
②可変アンカーセバ・連結金具	変形メッキ (H62-35)	set	8.00	壁面数量 (m2)/0.27m2 (1枚)×2倍+施工延長 (m)/0.45 (m)×1.02 (ロス)
③取付結合金具	チャック金具 (SUS-304) 支持アングル (H62-35)	set	4.00	②数量/2
④支柱継手金具	電気亜鉛メッキ	set	0.37	1m (延長)/0.9 (支柱設置間隔)+壁面数量 (m2)/3.0 (継手間隔)
⑤リッパ軽量透形鋼	100×50×20×3.2t	kg	6.80	[1m/0.9m+壁面数量 (m2)+施工延長 (m)/0.9m+0.3m (継手長さ)]×5.5kg/m×1.05 (ロス)
⑥目地シーリング材	シリコンコーキング	m	0.66	1m2当たり 0.66 (0.33) 2本/使用

材料表

品名	形状・寸法	単位	数量
基礎コンクリート	(延長L=10m)	m3	2.1
コンクリート	φ40-100mm	m2	6.0
基礎砕石	80-40, t=100	m2	9.0

※ 必要箇所

〈特記事項〉
「FCB工法設計・施工要領」(平成19年1月)を遵守するものとし、構造部材は、溶融亜鉛めっき (H6235) 以上の防錆処理またはステンレス鋼材 (SUS-304) を使用する。

正誤表(42)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分
設計図 付替道路 のり面 展開図(2)	誤	<div><div>付替道路のり面展開図(2) S=1:250</div><div>9 / 14</div><div><div>3段目のり面 (船倉側)</div><div><div>No. 1-4 307 No. 1-5 307 付替道路</div><div>No. 1-14 056 付替道路</div><div>No. 2-0 056 付替道路</div><div>No. 2-0 255 付替道路</div><div>No. 2-0 255 付替道路</div><div>No. 2-0 255 付替道路</div></div><div>設計図のり面 展開図(2) S=1:250 設計会社名 株式会社 オリエタルコンサルタンツ 施工会社名 東日本高速道路株式会社 北海道支社 業務所名 札幌支社 業務所</div></div></div>
	正	<div><div>付替道路のり面展開図(2) S=1:250</div><div>9 / 14</div><div><div>3段目のり面 (船倉側)</div><div><div>No. 1-4 307 No. 1-5 307 付替道路</div><div>No. 1-14 056 付替道路</div><div>No. 2-0 056 付替道路</div><div>No. 2-0 255 付替道路</div><div>No. 2-0 255 付替道路</div><div>No. 2-0 255 付替道路</div></div><div>設計図のり面 展開図(2) S=1:250 設計会社名 株式会社 オリエタルコンサルタンツ 施工会社名 東日本高速道路株式会社 北海道支社 業務所名 札幌支社 業務所</div></div></div>

正誤表(43)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

[illegible]

正誤表(44)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

正

設計図
仮栈橋A一
般図

仮栈橋A 一般図
(本流鵜川第四橋)

側面図 S=1:400

平面図 S=1:400

23 / 88

設計条件

活荷重	A活荷重
橋脚係数	2.0(1.5クロークレーン吊重量220kN(吊引後時))
たわみ	$i=0.3$ (竣工後 $i=0.4$)
覆工板	L/40.0mm以下
断面	海床式 一部橋脚部 上部橋脚式
勾配	橋脚 Level 橋脚 Level
形式	桁橋脚
水平荷重	A活荷重10% 建設用重機10%
杭の施工方法	ダウンザホールハンマ工法 プレキャストコンクリート管杭工法(パイロハンマ工法)
許容応力度の割増係数	1.5

部材:
特種鋼工板(鋼橋式)
鋼橋式外
鋼工板
鋼材
H400x400x13x21
梁材
H800x200x14x26
桁梁
H700x300x13x24
プレス
L100x100x10
鋼材
200x90x8x13.5
支持杭
H400x400x13x21
(1ヶ所ジョイント)

道東自動車道
東占冠トンネル工事
仮栈橋A一般図
(本流鵜川第四橋)
縮尺 図面番号
設計会社 株式会社
設計者 株式会社
監理会社 株式会社
監理者 株式会社
監理者 株式会社

仮栈橋A 一般図
(本流鵜川第四橋)

側面図 S=1:400

平面図 S=1:400

23 / 88

設計条件

活荷重	A活荷重
橋脚係数	2.0(1.5クロークレーン吊重量220kN(吊引後時))
たわみ	$i=0.3$ (竣工後 $i=0.4$)
覆工板	L/40.0mm以下
断面	海床式 一部橋脚部 上部橋脚式
勾配	橋脚 Level 橋脚 Level
形式	桁橋脚
水平荷重	A活荷重10% 建設用重機10%
杭の施工方法	ダウンザホールハンマ工法
許容応力度の割増係数	1.5

部材:
特種鋼工板(鋼橋式)
鋼橋式外
鋼工板
鋼材
H400x400x13x21
梁材
H800x200x14x26
桁梁
H700x300x13x24
プレス
L100x100x10
鋼材
200x90x8x13.5
支持杭
H400x400x13x21
(1ヶ所ジョイント)

道東自動車道
東占冠トンネル工事
仮栈橋A一般図
(本流鵜川第四橋)
縮尺 図面番号
設計会社 株式会社
設計者 株式会社
監理会社 株式会社
監理者 株式会社
監理者 株式会社

正誤表(45)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分	
設計図 仮栈橋B一般図(2) 【架設時】	誤	<div><div>仮栈橋B 一般図 (2) 【架設時】 (大滝橋)</div><div><div>KA1 断面図 S=1:100</div><div>KA2 断面図 S=1:100</div><div>200tCC作業時非載荷位置 S=1:100 (200tCC作業範囲 KA1~KP3)</div></div><div><div>KP1 断面図 S=1:100</div><div>KP3 断面図 S=1:100 (KA2側)</div></div></div>	45 / 88
	正	<div><div>仮栈橋B 一般図 (2) 【架設時】 (大滝橋)</div><div><div>KA1 断面図 S=1:100</div><div>KA2 断面図 S=1:100</div><div>200tCC作業時非載荷位置 S=1:100 (200tCC作業範囲 KA1~KP3)</div></div><div><div>KP1 断面図 S=1:100</div><div>KP2 断面図 S=1:100</div><div>KP3 断面図 S=1:100</div></div></div>	45 / 88

正誤表(46)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分	
設計図 仮栈橋B一般図(2) 【完成時】	誤	<div><div>仮栈橋B 一般図 (2) 【完成時】 (大滝橋)</div><div><div>KA1 断面図 S=1:100</div><div>KA2 断面図 S=1:100</div></div><div><div>KP1 断面図 S=1:100</div><div>KP3 断面図 S=1:100 (KA2側)</div></div></div>	47 / 88
	正	<div><div>仮栈橋B 一般図 (2) 【完成時】 (大滝橋)</div><div><div>KA1 断面図 S=1:100</div><div>KP3 断面図 S=1:100</div></div><div><div>KA2 断面図 S=1:100</div><div>KP2 断面図 S=1:100</div></div></div>	47 / 88

正誤表(47)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

正

設計図
仮栈橋B数量表(1)

仮栈橋B 数量表 (1)						66 / 88
(大滝橋)						
上部工 (設置のみ)						
名 称	規 格	長さ (m)	数量	単位質量 (kg/m)	質量 (kg)	備考
Ⅱ型橋部主桁	PEG-6.0B	6.0	8	269.8	12,952.0	SM400
Ⅲ型橋部主桁	PEG-7.0D	7.0	4	472.0	13,216.0	SM490Y
Ⅲ	PEG-9.0D	9.0	4	495.8	17,848.0	SM490Y
橋部主桁	PEG-7.0	7.0	4	155.7	4,360.0	SM400
Ⅲ	PEG-9.0	9.0	4	164.9	5,936.0	SM400
特殊橋部主桁	SPEG-6.5B	6.5	8	269.8	14,031.4	SM400
梁 座	KSB	32	43.7	1,398.4		
固定ブロック	FRB	32	6.0	192.0		
可動ブロック	PMB	32	3.0	96.0		
防凍橋上縁材	PGB-L	64	22.0	1,408.0		
地 覆	PER-2.0	2.0	12	13.0	312.0	
Ⅲ	PER-4.0	4.0	20	11.8	944.0	
特殊地覆	SPER-2.5	2.5	4	13.0	130.0	
横 構	PLB-1.5	1.5	3	26.0	117.0	
Ⅲ	PLB-1.5E	1.5	3	26.0	117.0	
Ⅲ	PLB-2.0	2.0	3	23.5	141.0	
Ⅲ	PLB-2.5	2.5	36	20.0	1,800.0	
Ⅲ	PLB-2.5E	2.5	3	20.0	150.0	
Ⅲ	PLB-3.0	3.0	13	20.3	793.0	
特殊横構	SPLB-A	2.7	8	19.6	423.4	
対橋構	PSB	30	52.0	1,560.0		橋部
Ⅲ	PSB-B	39	60.0	2,340.0		中間部
通橋板	PSP-1	8	17.0	136.0		
Ⅲ	PSP-2	4	21.0	84.0		
Ⅲ	PSP-3	8	12.0	96.0		
Ⅲ	PSP-1B	16	32.0	512.0		
Ⅲ (3型用)	PSP-1D	8	22.0	176.0		
Ⅲ	PSP-2B	32	9.0	288.0		
Ⅲ	PSP-3B	8	43.0	344.0		
Ⅲ (3型用)	PSP-3D	4	132.0	528.0		
Ⅲ	PSP-4B	16	22.0	352.0		
Ⅲ (3型用)	PSP-4D	8	71.0	568.0		
覆工板止金具	PST-D	24	7.0	168.0		
Ⅲ 鋼(鋼)用	PST-H	72	6.0	432.0		
ボルト・ナット					2,219.0	
上部工 (設置のみ) 計					163,337.0	
上部工 (設置・撤去)						
名 称	規 格	長さ (m)	数量	単位質量 (kg/m)	質量 (kg)	備考
Ⅱ型橋部主桁	PEG-6.0B	6.0	2	269.8	3,238.0	SM400
Ⅲ型橋部主桁	PEG-7.0D	7.0	1	472.0	3,304.0	SM490Y
Ⅲ	PEG-9.0D	9.0	1	495.8	4,462.0	SM490Y
特殊橋部主桁	SPEG-6.5B	6.5	2	269.8	3,507.8	SM400
梁 座	KSB	6	43.7	262.2		
固定ブロック	FRB	6	6.0	36.0		
可動ブロック	PMB	6	3.0	18.0		
横 構	PLB-1.5E	1.5	1	26.0	39.0	
Ⅲ	PLB-2.0B	2.0	1	23.5	47.0	
Ⅲ	PLB-2.5	2.5	11	20.0	550.0	
Ⅲ	PLB-2.5E	2.5	1	20.0	50.0	
Ⅲ	PLB-3.0	3.0	1	20.3	61.0	
対橋構	PSB	6	52.0	312.0		橋部
Ⅲ	PSB-B	13	60.0	780.0		中間部
通橋板	PSP-1B	4	32.0	128.0		
Ⅲ (3型用)	PSP-1D	2	22.0	44.0		
Ⅲ	PSP-2B	8	9.0	72.0		
Ⅲ	PSP-3B	2	43.0	86.0		
Ⅲ (3型用)	PSP-3D	1	132.0	132.0		
Ⅲ	PSP-4B	4	22.0	88.0		
Ⅲ (3型用)	PSP-4D	2	71.0	142.0		
覆工板止金具	PST-D	8	7.0	56.0		
Ⅲ 鋼(鋼)用	PST-H	16	6.0	96.0		
ボルト・ナット					604.0	
上部工 (設置・撤去) 計						

正誤表(48)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所	正誤区分																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
誤	<div data-bbox="535 474 1879 1421"><div>仮栈橋B 数量表（2） （大滝橋）</div><div><table><tr><th colspan="7">仮栈橋B 数量集計表</th></tr><tr><th>名 称</th><th>規 格</th><th>長さ (m)</th><th>数量</th><th>単位質量 (kg/m)</th><th>質 量 (kg)</th><th>備 考</th></tr><tr><td>断面調整材</td><td>L-100×50×5×7.5</td><td>1.35</td><td>9</td><td>9.3</td><td>113.4</td><td></td></tr><tr><td>土留鋼矢板</td><td>SP-3型</td><td>4.0</td><td>1</td><td>60.0</td><td>240.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>5.0</td><td>1</td><td>60.0</td><td>300.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>5.5</td><td>5</td><td>60.0</td><td>1,650.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>6.0</td><td>6</td><td>60.0</td><td>2,160.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>6.5</td><td>3</td><td>60.0</td><td>1,170.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>7.0</td><td>1</td><td>60.0</td><td>420.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>7.5</td><td>1</td><td>60.0</td><td>450.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>8.0</td><td>1</td><td>60.0</td><td>480.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>8.5</td><td>1</td><td>60.0</td><td>510.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>9.5</td><td>1</td><td>60.0</td><td>570.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>10.0</td><td>1</td><td>60.0</td><td>600.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>11.5</td><td>1</td><td>60.0</td><td>690.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>12.0</td><td>1</td><td>60.0</td><td>720.0</td><td></td></tr><tr><td>鋼矢板固定材</td><td>L-100×100×10</td><td>1.6</td><td>2</td><td>14.9</td><td>47.7</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>2.8</td><td>11</td><td>14.9</td><td>458.9</td><td></td></tr><tr><td>ブラケット</td><td>H50×175×7×11</td><td>0.25</td><td>9</td><td>49.4</td><td>111.2</td><td></td></tr><tr><td>ブラケットパバー</td><td>FB-100×6×340</td><td>0.34</td><td>9</td><td>4.7</td><td>14.4</td><td></td></tr><tr><td>掘れ防止材</td><td>L-100×100×10</td><td>0.30</td><td>9</td><td>14.9</td><td>40.2</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>0.35</td><td>9</td><td>14.9</td><td>46.9</td><td></td></tr><tr><td>保護材</td><td>FB-90×12×920</td><td>0.92</td><td>5</td><td>8.5</td><td>39.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>FB-90×12×950</td><td>0.95</td><td>4</td><td>8.5</td><td>32.2</td><td></td></tr><tr><td>ボルト・ナット</td><td>M22</td><td></td><td></td><td></td><td>30.0</td><td></td></tr><tr><td>土留め工事</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>10,894.0</td><td></td></tr></table><table><tr><th colspan="5">仮栈橋B 数量集計表</th></tr><tr><th>名 称</th><th>規 格</th><th>細 別</th><th>数量</th><th></th></tr><tr><td>覆工板</td><td>□-1000×2000×208</td><td>MD-10</td><td>324 m2</td><td>設置のみ</td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>〃</td><td>76 m2</td><td>設置・撤去</td></tr><tr><td>特殊覆工板</td><td>□-1500×2000×208</td><td>9MD-A</td><td>18 m2</td><td>設置のみ</td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>〃</td><td>6 m2</td><td>設置・撤去</td></tr><tr><td>支持杭継手箇所</td><td>H-400</td><td></td><td>18 箇所</td><td>設置のみ</td></tr><tr><td>支持杭継手板</td><td>ダイヤフラムシート工法 φ550</td><td>砂質土</td><td>178 m</td><td></td></tr><tr><td>砂充填</td><td></td><td></td><td>38.4 m3</td><td></td></tr><tr><td>支持杭打設</td><td>パイプ工法 L=11.00m</td><td>H-400×400</td><td>10 本</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃 L=2.00m</td><td>〃</td><td>20 本</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃 L=12.00m</td><td>〃</td><td>4 本</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃 L=15.00m</td><td>〃</td><td>5 本</td><td></td></tr><tr><td>メトロポスト</td><td></td><td></td><td>50 本</td><td></td></tr><tr><td>集 管</td><td>φ48.6 (t=2.4mm)</td><td></td><td>164 m</td><td></td></tr><tr><td>防護欄当板</td><td></td><td>PSF</td><td>64 枚</td><td></td></tr><tr><td>防護欄ビーム(自種)</td><td></td><td>PRB-1.5B</td><td>12 枚</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td></td><td>PRB-2.0B</td><td>4 枚</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td></td><td>PRB-4.0B</td><td>20 枚</td><td></td></tr><tr><td>端ビーム</td><td></td><td>PRB-E</td><td>16 枚</td><td></td></tr><tr><td>ブラケット</td><td></td><td>PRB</td><td>64 枚</td><td></td></tr><tr><td>防護欄支柱</td><td></td><td>PRB-2</td><td>64 本</td><td></td></tr><tr><td>防護欄支柱</td><td>1.5m</td><td>PRB-1.5</td><td>12 本</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>4.0m</td><td>PRB-4.0</td><td>20 本</td><td></td></tr><tr><td>特殊防護欄支柱</td><td>2.158m</td><td>9PRB-2.15B</td><td>4 本</td><td></td></tr></table><div><div>作業依頼事項 仮栈橋B 数量表（2）</div><div><div>図 示</div><div>図 示</div><div>図 示</div><div>図 示</div></div><div>設計会社名 株式会社 オリエンタルコンサルタンツ</div><div>施工会社名 株式会社 東日本高速道路株式会社 北海道支社 部 門 工 事 部 設 計 課</div></div></div></div>	仮栈橋B 数量集計表							名 称	規 格	長さ (m)	数量	単位質量 (kg/m)	質 量 (kg)	備 考	断面調整材	L-100×50×5×7.5	1.35	9	9.3	113.4		土留鋼矢板	SP-3型	4.0	1	60.0	240.0		〃	〃	5.0	1	60.0	300.0		〃	〃	5.5	5	60.0	1,650.0		〃	〃	6.0	6	60.0	2,160.0		〃	〃	6.5	3	60.0	1,170.0		〃	〃	7.0	1	60.0	420.0		〃	〃	7.5	1	60.0	450.0		〃	〃	8.0	1	60.0	480.0		〃	〃	8.5	1	60.0	510.0		〃	〃	9.5	1	60.0	570.0		〃	〃	10.0	1	60.0	600.0		〃	〃	11.5	1	60.0	690.0		〃	〃	12.0	1	60.0	720.0		鋼矢板固定材	L-100×100×10	1.6	2	14.9	47.7		〃	〃	2.8	11	14.9	458.9		ブラケット	H50×175×7×11	0.25	9	49.4	111.2		ブラケットパバー	FB-100×6×340	0.34	9	4.7	14.4		掘れ防止材	L-100×100×10	0.30	9	14.9	40.2		〃	〃	0.35	9	14.9	46.9		保護材	FB-90×12×920	0.92	5	8.5	39.0		〃	FB-90×12×950	0.95	4	8.5	32.2		ボルト・ナット	M22				30.0		土留め工事					10,894.0		仮栈橋B 数量集計表					名 称	規 格	細 別	数量		覆工板	□-1000×2000×208	MD-10	324 m2	設置のみ	〃	〃	〃	76 m2	設置・撤去	特殊覆工板	□-1500×2000×208	9MD-A	18 m2	設置のみ	〃	〃	〃	6 m2	設置・撤去	支持杭継手箇所	H-400		18 箇所	設置のみ	支持杭継手板	ダイヤフラムシート工法 φ550	砂質土	178 m		砂充填			38.4 m3		支持杭打設	パイプ工法 L=11.00m	H-400×400	10 本		〃	〃 L=2.00m	〃	20 本		〃	〃 L=12.00m	〃	4 本		〃	〃 L=15.00m	〃	5 本		メトロポスト			50 本		集 管	φ48.6 (t=2.4mm)		164 m		防護欄当板		PSF	64 枚		防護欄ビーム(自種)		PRB-1.5B	12 枚		〃		PRB-2.0B	4 枚		〃		PRB-4.0B	20 枚		端ビーム		PRB-E	16 枚		ブラケット		PRB	64 枚		防護欄支柱		PRB-2	64 本		防護欄支柱	1.5m	PRB-1.5	12 本		〃	4.0m	PRB-4.0	20 本		特殊防護欄支柱	2.158m	9PRB-2.15B	4 本	
	仮栈橋B 数量集計表																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
名 称	規 格	長さ (m)	数量	単位質量 (kg/m)	質 量 (kg)	備 考																																																																																																																																																																																																																																																																																																														
断面調整材	L-100×50×5×7.5	1.35	9	9.3	113.4																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
土留鋼矢板	SP-3型	4.0	1	60.0	240.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	5.0	1	60.0	300.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	5.5	5	60.0	1,650.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	6.0	6	60.0	2,160.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	6.5	3	60.0	1,170.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	7.0	1	60.0	420.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	7.5	1	60.0	450.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	8.0	1	60.0	480.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	8.5	1	60.0	510.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	9.5	1	60.0	570.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	10.0	1	60.0	600.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	11.5	1	60.0	690.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	12.0	1	60.0	720.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
鋼矢板固定材	L-100×100×10	1.6	2	14.9	47.7																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	2.8	11	14.9	458.9																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
ブラケット	H50×175×7×11	0.25	9	49.4	111.2																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
ブラケットパバー	FB-100×6×340	0.34	9	4.7	14.4																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
掘れ防止材	L-100×100×10	0.30	9	14.9	40.2																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	0.35	9	14.9	46.9																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
保護材	FB-90×12×920	0.92	5	8.5	39.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	FB-90×12×950	0.95	4	8.5	32.2																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
ボルト・ナット	M22				30.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
土留め工事					10,894.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
仮栈橋B 数量集計表																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
名 称	規 格	細 別	数量																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
覆工板	□-1000×2000×208	MD-10	324 m2	設置のみ																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
〃	〃	〃	76 m2	設置・撤去																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
特殊覆工板	□-1500×2000×208	9MD-A	18 m2	設置のみ																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
〃	〃	〃	6 m2	設置・撤去																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
支持杭継手箇所	H-400		18 箇所	設置のみ																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
支持杭継手板	ダイヤフラムシート工法 φ550	砂質土	178 m																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
砂充填			38.4 m3																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
支持杭打設	パイプ工法 L=11.00m	H-400×400	10 本																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
〃	〃 L=2.00m	〃	20 本																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
〃	〃 L=12.00m	〃	4 本																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
〃	〃 L=15.00m	〃	5 本																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
メトロポスト			50 本																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
集 管	φ48.6 (t=2.4mm)		164 m																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
防護欄当板		PSF	64 枚																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
防護欄ビーム(自種)		PRB-1.5B	12 枚																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
〃		PRB-2.0B	4 枚																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
〃		PRB-4.0B	20 枚																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
端ビーム		PRB-E	16 枚																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
ブラケット		PRB	64 枚																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
防護欄支柱		PRB-2	64 本																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
防護欄支柱	1.5m	PRB-1.5	12 本																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
〃	4.0m	PRB-4.0	20 本																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
特殊防護欄支柱	2.158m	9PRB-2.15B	4 本																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
正	<div data-bbox="535 1641 1879 2597"><div>仮栈橋B 数量表（2） （大滝橋）</div><div><table><tr><th colspan="7">仮栈橋B 数量集計表</th></tr><tr><th>名 称</th><th>規 格</th><th>長さ (m)</th><th>数量</th><th>単位質量 (kg/m)</th><th>質 量 (kg)</th><th>備 考</th></tr><tr><td>断面調整材</td><td>L-100×50×5×7.5</td><td>1.35</td><td>9</td><td>9.3</td><td>113.4</td><td></td></tr><tr><td>土留鋼矢板</td><td>SP-3型</td><td>4.0</td><td>1</td><td>60.0</td><td>240.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>5.0</td><td>1</td><td>60.0</td><td>300.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>5.5</td><td>5</td><td>60.0</td><td>1,650.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>6.0</td><td>6</td><td>60.0</td><td>2,160.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>6.5</td><td>3</td><td>60.0</td><td>1,170.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>7.0</td><td>1</td><td>60.0</td><td>420.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>7.5</td><td>1</td><td>60.0</td><td>450.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>8.0</td><td>1</td><td>60.0</td><td>480.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>8.5</td><td>1</td><td>60.0</td><td>510.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>9.5</td><td>1</td><td>60.0</td><td>570.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>10.0</td><td>1</td><td>60.0</td><td>600.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>11.5</td><td>1</td><td>60.0</td><td>690.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>12.0</td><td>1</td><td>60.0</td><td>720.0</td><td></td></tr><tr><td>鋼矢板固定材</td><td>L-100×100×10</td><td>1.6</td><td>2</td><td>14.9</td><td>47.7</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>2.8</td><td>11</td><td>14.9</td><td>458.9</td><td></td></tr><tr><td>ブラケット</td><td>H50×175×7×11</td><td>0.25</td><td>9</td><td>49.4</td><td>111.2</td><td></td></tr><tr><td>ブラケットパバー</td><td>FB-100×6×340</td><td>0.34</td><td>9</td><td>4.7</td><td>14.4</td><td></td></tr><tr><td>掘れ防止材</td><td>L-100×100×10</td><td>0.30</td><td>9</td><td>14.9</td><td>40.2</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>0.35</td><td>9</td><td>14.9</td><td>46.9</td><td></td></tr><tr><td>保護材</td><td>FB-90×12×920</td><td>0.92</td><td>5</td><td>8.5</td><td>39.0</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>FB-90×12×950</td><td>0.95</td><td>4</td><td>8.5</td><td>32.2</td><td></td></tr><tr><td>ボルト・ナット</td><td>M22</td><td></td><td></td><td></td><td>30.0</td><td></td></tr><tr><td>土留め工事</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>10,894.0</td><td></td></tr></table><table><tr><th colspan="5">仮栈橋B 数量集計表</th></tr><tr><th>名 称</th><th>規 格</th><th>細 別</th><th>数量</th><th></th></tr><tr><td>覆工板</td><td>□-1000×2000×208</td><td>MD-10</td><td>324 m2</td><td>設置のみ</td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>〃</td><td>76 m2</td><td>設置・撤去</td></tr><tr><td>特殊覆工板</td><td>□-1500×2000×208</td><td>9MD-A</td><td>18 m2</td><td>設置のみ</td></tr><tr><td>〃</td><td>〃</td><td>〃</td><td>6 m2</td><td>設置・撤去</td></tr><tr><td>支持杭継手箇所</td><td>H-400</td><td></td><td>18 箇所</td><td>設置のみ</td></tr><tr><td>支持杭継手板</td><td>ダイヤフラムシート工法 φ550</td><td>砂質土</td><td>178 m</td><td></td></tr><tr><td>砂充填</td><td></td><td></td><td>38.4 m3</td><td></td></tr><tr><td>支持杭打設</td><td>パイプ工法 L=11.00m</td><td>H-400×400</td><td>10 本</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃 L=2.00m</td><td>〃</td><td>20 本</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃 L=12.00m</td><td>〃</td><td>4 本</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>〃 L=15.00m</td><td>〃</td><td>5 本</td><td></td></tr><tr><td>メトロポスト</td><td></td><td></td><td>50 本</td><td></td></tr><tr><td>集 管</td><td>φ48.6 (t=2.4mm)</td><td></td><td>164 m</td><td></td></tr><tr><td>防護欄当板</td><td></td><td>PSF</td><td>64 枚</td><td></td></tr><tr><td>防護欄ビーム(自種)</td><td></td><td>PRB-1.5B</td><td>12 枚</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td></td><td>PRB-2.0B</td><td>4 枚</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td></td><td>PRB-4.0B</td><td>20 枚</td><td></td></tr><tr><td>端ビーム</td><td></td><td>PRB-E</td><td>16 枚</td><td></td></tr><tr><td>ブラケット</td><td></td><td>PRB</td><td>64 枚</td><td></td></tr><tr><td>防護欄支柱</td><td></td><td>PRB-2</td><td>64 本</td><td></td></tr><tr><td>防護欄支柱</td><td>1.5m</td><td>PRB-1.5</td><td>12 本</td><td></td></tr><tr><td>〃</td><td>4.0m</td><td>PRB-4.0</td><td>20 本</td><td></td></tr><tr><td>特殊防護欄支柱</td><td>2.158m</td><td>9PRB-2.15B</td><td>4 本</td><td></td></tr></table><div><div>作業依頼事項 仮栈橋B 数量表（2）</div><div><div>図 示</div><div>図 示</div><div>図 示</div><div>図 示</div></div><div>設計会社名 株式会社 オリエンタルコンサルタンツ</div><div>施工会社名 株式会社 東日本高速道路株式会社 北海道支社 部 門 工 事 部 設 計 課</div></div></div></div>	仮栈橋B 数量集計表							名 称	規 格	長さ (m)	数量	単位質量 (kg/m)	質 量 (kg)	備 考	断面調整材	L-100×50×5×7.5	1.35	9	9.3	113.4		土留鋼矢板	SP-3型	4.0	1	60.0	240.0		〃	〃	5.0	1	60.0	300.0		〃	〃	5.5	5	60.0	1,650.0		〃	〃	6.0	6	60.0	2,160.0		〃	〃	6.5	3	60.0	1,170.0		〃	〃	7.0	1	60.0	420.0		〃	〃	7.5	1	60.0	450.0		〃	〃	8.0	1	60.0	480.0		〃	〃	8.5	1	60.0	510.0		〃	〃	9.5	1	60.0	570.0		〃	〃	10.0	1	60.0	600.0		〃	〃	11.5	1	60.0	690.0		〃	〃	12.0	1	60.0	720.0		鋼矢板固定材	L-100×100×10	1.6	2	14.9	47.7		〃	〃	2.8	11	14.9	458.9		ブラケット	H50×175×7×11	0.25	9	49.4	111.2		ブラケットパバー	FB-100×6×340	0.34	9	4.7	14.4		掘れ防止材	L-100×100×10	0.30	9	14.9	40.2		〃	〃	0.35	9	14.9	46.9		保護材	FB-90×12×920	0.92	5	8.5	39.0		〃	FB-90×12×950	0.95	4	8.5	32.2		ボルト・ナット	M22				30.0		土留め工事					10,894.0		仮栈橋B 数量集計表					名 称	規 格	細 別	数量		覆工板	□-1000×2000×208	MD-10	324 m2	設置のみ	〃	〃	〃	76 m2	設置・撤去	特殊覆工板	□-1500×2000×208	9MD-A	18 m2	設置のみ	〃	〃	〃	6 m2	設置・撤去	支持杭継手箇所	H-400		18 箇所	設置のみ	支持杭継手板	ダイヤフラムシート工法 φ550	砂質土	178 m		砂充填			38.4 m3		支持杭打設	パイプ工法 L=11.00m	H-400×400	10 本		〃	〃 L=2.00m	〃	20 本		〃	〃 L=12.00m	〃	4 本		〃	〃 L=15.00m	〃	5 本		メトロポスト			50 本		集 管	φ48.6 (t=2.4mm)		164 m		防護欄当板		PSF	64 枚		防護欄ビーム(自種)		PRB-1.5B	12 枚		〃		PRB-2.0B	4 枚		〃		PRB-4.0B	20 枚		端ビーム		PRB-E	16 枚		ブラケット		PRB	64 枚		防護欄支柱		PRB-2	64 本		防護欄支柱	1.5m	PRB-1.5	12 本		〃	4.0m	PRB-4.0	20 本		特殊防護欄支柱	2.158m	9PRB-2.15B	4 本	
	仮栈橋B 数量集計表																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
名 称	規 格	長さ (m)	数量	単位質量 (kg/m)	質 量 (kg)	備 考																																																																																																																																																																																																																																																																																																														
断面調整材	L-100×50×5×7.5	1.35	9	9.3	113.4																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
土留鋼矢板	SP-3型	4.0	1	60.0	240.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	5.0	1	60.0	300.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	5.5	5	60.0	1,650.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	6.0	6	60.0	2,160.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	6.5	3	60.0	1,170.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	7.0	1	60.0	420.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	7.5	1	60.0	450.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	8.0	1	60.0	480.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	8.5	1	60.0	510.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	9.5	1	60.0	570.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	10.0	1	60.0	600.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	11.5	1	60.0	690.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	12.0	1	60.0	720.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
鋼矢板固定材	L-100×100×10	1.6	2	14.9	47.7																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	2.8	11	14.9	458.9																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
ブラケット	H50×175×7×11	0.25	9	49.4	111.2																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
ブラケットパバー	FB-100×6×340	0.34	9	4.7	14.4																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
掘れ防止材	L-100×100×10	0.30	9	14.9	40.2																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	〃	0.35	9	14.9	46.9																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
保護材	FB-90×12×920	0.92	5	8.5	39.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
〃	FB-90×12×950	0.95	4	8.5	32.2																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
ボルト・ナット	M22				30.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
土留め工事					10,894.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
仮栈橋B 数量集計表																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
名 称	規 格	細 別	数量																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
覆工板	□-1000×2000×208	MD-10	324 m2	設置のみ																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
〃	〃	〃	76 m2	設置・撤去																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
特殊覆工板	□-1500×2000×208	9MD-A	18 m2	設置のみ																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
〃	〃	〃	6 m2	設置・撤去																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
支持杭継手箇所	H-400		18 箇所	設置のみ																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
支持杭継手板	ダイヤフラムシート工法 φ550	砂質土	178 m																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
砂充填			38.4 m3																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
支持杭打設	パイプ工法 L=11.00m	H-400×400	10 本																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
〃	〃 L=2.00m	〃	20 本																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
〃	〃 L=12.00m	〃	4 本																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
〃	〃 L=15.00m	〃	5 本																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
メトロポスト			50 本																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
集 管	φ48.6 (t=2.4mm)		164 m																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
防護欄当板		PSF	64 枚																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
防護欄ビーム(自種)		PRB-1.5B	12 枚																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
〃		PRB-2.0B	4 枚																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
〃		PRB-4.0B	20 枚																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
端ビーム		PRB-E	16 枚																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
ブラケット		PRB	64 枚																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
防護欄支柱		PRB-2	64 本																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
防護欄支柱	1.5m	PRB-1.5	12 本																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
〃	4.0m	PRB-4.0	20 本																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
特殊防護欄支柱	2.158m	9PRB-2.15B	4 本																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	

正誤表(49)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分
設計図 仮栈橋C詳細図(5)	誤	<div>72 / 88</div> <div>仮栈橋C 詳細図 (5) (滝の沢川橋) 断面図 S=1:200</div> <div></div> <div>72 / 88</div>
	正	<div>72 / 88</div> <div>仮栈橋C 詳細図 (5) (滝の沢川橋) 断面図 S=1:200</div> <div></div> <div>72 / 88</div>

正誤表(50)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

[illegible]

正誤表(51)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

設計図
仮栈橋D詳細図(2)

正

仮栈橋D 詳細図 (2)

78 / 88

横断図 S=1:200

A-A断面

B-B断面

仮栈橋工数量集計表

名 称	規 格	単 位	数 量	備 考
基礎コンクリート	型枠	m ²	23.0	
	鉄板: SS98A	D13	14	300
	コンクリート	0.18×2.75/m ²	m ²	22.5
	アンカーボルト	M12 L=500mm	本	40
土工	掘削	m ³	199.2	
	埋戻し	m ³	176.7	
大型土留		個	609	

仮栈橋D 数量集計表						
名 称	規 格	長さ (m)	数量	単位質量 (kg/m)	質量 (kg)	備考
主桁端部主桁	PC3-10.0B	10.0	10	291.9	2919.0	38000
主桁橋	PPB	8	24	59.0	1436.0	40000
横 梁	RB-3.0	3.0	8	20.3	162.4	
”	RB-2.5	2.5	16	20.0	320.0	
”	RB-1.5	1.5	8	26.0	208.0	
”	RB-2.0B	2.0	4	22.5	90.0	
流橋板	PPB-1B	10	32.0	320.0		
”	PPB-2B	10	9.0	90.0		
”	PPB-3B	5	43.0	215.0		
”	PPB-4B	10	22.0	220.0		
流 梁	PPB-4.0	4.0	8	11.8	94.4	
”	PPB-3.0	2.0	4	13.0	52.0	
的鋼橋上材料	PPB-1	22	22.0	484.0		
25H10付鉄骨梁	H10	32	1.7	54.4		
鋼 梁	H10	10	43.7	437.0		
鋼管ブロック	PPB	10	6.0	60.0		
可動ブロック	PPB	10	3.0	30.0		
的鋼橋上材料	PPB-2	22	15.0	330.0		
的鋼橋(-A.10mm)	PPB-4.0B	8	46.0	208.0		
”	PPB-1.0B	4	19.0	76.0		
鋼ビーム	PPB-1	4	7.0	70.0		
ブラケット	PPB	22	1.0	22.0		
的鋼橋上材料	PPB	22	1.0	22.0		
的鋼橋上材料	PPB-4.0	8	24.0	192.0		
”	PPB-1.5	4	10.0	40.0		
流 梁	PPB(25T)-1.0-2.0	16	221.5	3,544.0	連結式	
流土板	PPB(25T)-1.0-2.0	144	212.0	30,528.0	流土し込み式	
”	取付金物			52.0		
ボルト・ナット				818.0		
上総工計					71,244.0	
架 設	H-594×302×14×22	9.0	2	170.0	340.0	
支保橋	H-400×400×13×21	6.0	5	172.0	860.0	
”	”	6.5	5	172.0	860.0	
水平つなぎ	[200×80×7.5×11	9.0	8	24.6	196.8	
プレス	L-100×100×10	3.0	32	14.9	476.8	
受筋スチール	PL-144×18×540	20mm	9.88kg/本	197.6		
トランププレート	PL-400×18×400	10mm	20.10kg/本	201.0		
エンドプレート	PL-400×18×600	10mm	20.69kg/本	206.9		
流土板	PPB			138.4		
下総工計					17,386.1	
合計					88,630.1	

道 東 自 動 車 道 東 占 冠 ト ン ネ ル 工 事			
図面の種類	仮栈橋D 詳細図 (2)		
種 別	図 示	図面番号	-
設計会社名	株式会社	オリエンタルコンサルタンツ	
施工会社名			
事務所名	東日本高速道路株式会社 北海道支社	道 占 冠 ト ン ネ ル 工 事	

仮栈橋D 詳細図 (2)

78 / 88

横断図 S=1:200

A-A断面

B-B断面

仮栈橋工数量集計表

名 称	規 格	単 位	数 量	備 考
基礎コンクリート	型枠	m ²	23.0	
	鉄板: SS98A	D13	14	300
	コンクリート	0.18×2.75/m ²	m ²	22.5
	アンカーボルト	M12 L=500mm	本	40
土工	掘削	m ³	199.2	
	埋戻し	m ³	176.7	
大型土留	新設市大型土留	個	609	

仮栈橋D 数量集計表						
名 称	規 格	長さ (m)	数量	単位質量 (kg/m)	質量 (kg)	備考
主桁端部主桁	PC3-10.0B	10.0	10	291.9	2919.0	38000
主桁橋	PPB	8	24	59.0	1436.0	40000
横 梁	RB-3.0	3.0	8	20.3	162.4	
”	RB-2.5	2.5	16	20.0	320.0	
”	RB-1.5	1.5	8	26.0	208.0	
”	RB-2.0B	2.0	4	22.5	90.0	
流橋板	PPB-1B	10	32.0	320.0		
”	PPB-2B	10	9.0	90.0		
”	PPB-3B	5	43.0	215.0		
”	PPB-4B	10	22.0	220.0		
流 梁	PPB-4.0	4.0	8	11.8	94.4	
”	PPB-3.0	2.0	4	13.0	52.0	
的鋼橋上材料	PPB-1	22	22.0	484.0		
25H10付鉄骨梁	H10	32	1.7	54.4		
鋼 梁	H10	10	43.7	437.0		
鋼管ブロック	PPB	10	6.0	60.0		
可動ブロック	PPB	10	3.0	30.0		
的鋼橋上材料	PPB-2	22	15.0	330.0		
的鋼橋(-A.10mm)	PPB-4.0B	8	46.0	208.0		
”	PPB-1.0B	4	19.0	76.0		
鋼ビーム	PPB-1	4	7.0	70.0		
ブラケット	PPB	22	1.0	22.0		
的鋼橋上材料	PPB	22	1.0	22.0		
的鋼橋上材料	PPB-4.0	8	24.0	192.0		
”	PPB-1.5	4	10.0	40.0		
流 梁	PPB(25T)-1.0-2.0	16	221.5	3,544.0	連結式	
流土板	PPB(25T)-1.0-2.0	144	212.0	30,528.0	流土し込み式	
”	取付金物			52.0		
ボルト・ナット				818.0		
上総工計					71,244.0	
架 設	H-594×302×14×22	9.0	2	170.0	340.0	
支保橋	H-400×400×13×21	6.0	5	172.0	860.0	
”	”	6.5	5	172.0	860.0	
水平つなぎ	[200×80×7.5×11	9.0	8	24.6	196.8	
プレス	L-100×100×10	3.0	32	14.9	476.8	
受筋スチール	PL-144×18×540	20mm	9.88kg/本	197.6		
トランププレート	PL-400×18×400	10mm	20.10kg/本	201.0		
エンドプレート	PL-400×18×600	10mm	20.69kg/本	206.9		
流土板	PPB			138.4		
下総工計					14,315.6	
合計					85,559.6	

道 東 自 動 車 道 東 占 冠 ト ン ネ ル 工 事			
図面の種類	仮栈橋D 詳細図 (2)		
種 別	図 示	図面番号	-
設計会社名	株式会社	オリエンタルコンサルタンツ	
施工会社名			
事務所名	東日本高速道路株式会社 北海道支社	道 占 冠 ト ン ネ ル 工 事	

正誤表(52)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

設計図
仮棧橋E詳細
細図(2)

正

仮棧橋E 詳細図（２）

85 / 88

A-A断面 S=1:200

B-B断面 S=1:200

断面図 S=1:200

ダウンザホールハンマ工法
S=1:50

図名	
仮棧橋E 詳細図（２）	
図面の種類	-
図面番号	-
設計者	株式会社 オリエタルコンサルタンツ
施工会社	東日本建設技術株式会社 佐藤建設株式会社 三井物産株式会社
事務所	東京都中央区新富町一丁目二番地

仮棧橋E 詳細図（２）

85 / 88

A-A断面 S=1:200

B-B断面 S=1:200

断面図 S=1:200

ダウンザホールハンマ工法
S=1:50

図名	
仮棧橋E 詳細図（２）	
図面の種類	-
図面番号	-
設計者	株式会社 オリエタルコンサルタンツ
施工会社	東日本建設技術株式会社 佐藤建設株式会社 三井物産株式会社
事務所	東京都中央区新富町一丁目二番地

正誤表(53)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分
設計図 仮栈橋E詳細図(3)	誤	<div><div>仮栈橋E 詳細図 (3)</div><div>断面図 S=1:200</div></div>
	正	<div><div>仮栈橋E 詳細図 (3)</div><div>断面図 S=1:200</div></div>

正誤表(54)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

設計図
仮栈橋E詳細図(4)

正

仮栈橋E 詳細図 (4)

87 / 88

高欄配置図 S=1:200

仮栈橋数量集計表						
名 称	規 格	高 度 [m]	数 量	単位数量 [kg/m]	質量 [kg]	備 考
主 桁	H-584×302×14×22	7.50	1	170.0	1,275.0	
〃	〃	7.00	2	170.0	2,380.0	
〃	〃	6.50	6	170.0	6,380.0	
〃	〃	6.00	3	170.0	3,060.0	
〃	〃	5.85	3	170.0	2,985.5	
〃	〃	5.50	3	170.0	2,895.0	
〃	〃	5.00	3	170.0	2,550.0	
主桁継手板	L-200×90×9×13	7.95	34	38.1	3,821.4	
〃	〃	5.85	4	38.1	293.2	
〃	〃	0.45	1	38.1	17.1	
主桁スチフナー	PL-144×16×546	78枚	9.88kg/枚	770.6		
主桁側接合	PL-200×16×200	24枚	11.25kg/枚	270.0		
高力ボルト	M22				224.1	
上部工計					22,117.7	
受 桁	H-584×302×14×22	7.0	8	170.0	9,520.0	
〃	〃	3.5	1	170.0	585.0	
主桁継手	H-350×250×12×19	202.8	1	135.0	43,335.0	※H、内面は対象外
水平つなぎ	L-200×90×7.5×11	22.0	8	24.6	4,528.4	
〃	〃	17.0	4	24.6	1,472.8	
〃	〃	7.0	18	24.6	3,096.6	
〃	〃	6.5	4	24.6	439.6	
〃	〃	6.0	6	24.6	689.6	
〃	〃	3.0	4	24.6	296.2	
プレス	L-150×130×9	7.5	30	17.9	2,485.0	
〃	〃	7.0	30	17.9	3,798.0	
〃	〃	5.5	42	17.9	4,134.9	
〃	〃	5.0	6	17.9	537.0	
受桁スチフナー	PL-144×16×546	58枚	9.88kg/枚	573.0		
トッププレート	PL-250×16×250	24枚	15.28kg/枚	400.1		
60kg鋼製プレート	PL-250×30×200	6枚	21.28kg/枚	127.7		
〃	PL-200×17×200	28枚	12.01kg/枚	336.0		
橋本補強板	PL-250×12×250	24枚	18.13kg/枚	618.4		
〃	PL-150×12×250	408枚	3.72kg/枚	638.4		
〃	PL-240×9×310	34枚	5.25kg/枚	178.8		
つなぎ鋼材	L-100×100×10	0.2	336	14.9	1,001.3	
高力ボルト	M22				1,248.5	
下部工計					60,784.8	
合計					107,512.5	

仮栈橋数量集計表						
名 称	規 格	単位	数 量	備 考		
鋼工橋	□-1000×2000×200	㎡	264.0			
〃	□-1000×2000×200	㎡	14.0	18000		
加工鋼工橋		㎡	10.5	18000		
支持鉄継手部	H-250	箇所	17			
支持鉄継手板	ダンゾナール・ハンズワース法、φ50mm	設置本	n	29.5		
〃		設置	n	30.5		
砂充填		㎡	30.5			
支持鉄引張き	パイプロス法	本	26			
鋼 網	L-75×75×9	t	1.8			
〃	L-200×100×10.5×16	t	4.3			
鋼敷板	SS24×8095 L=22m	kg	1,054	(11張)		

道 東 自 動 車 道 東 占 冠 ト ン ネ ル 工 事			
図面の種類	仮栈橋E 詳細図 (4)		
種 別	図 示	図面番号	-
設計会社名	株式会社 オリエンタルコンサルタンツ		
施工会社名	東日本高速道路株式会社 北海道支社		
事務所名	特 任 工 事 部 門		

仮栈橋E 詳細図 (4)

87 / 88

高欄配置図 S=1:200

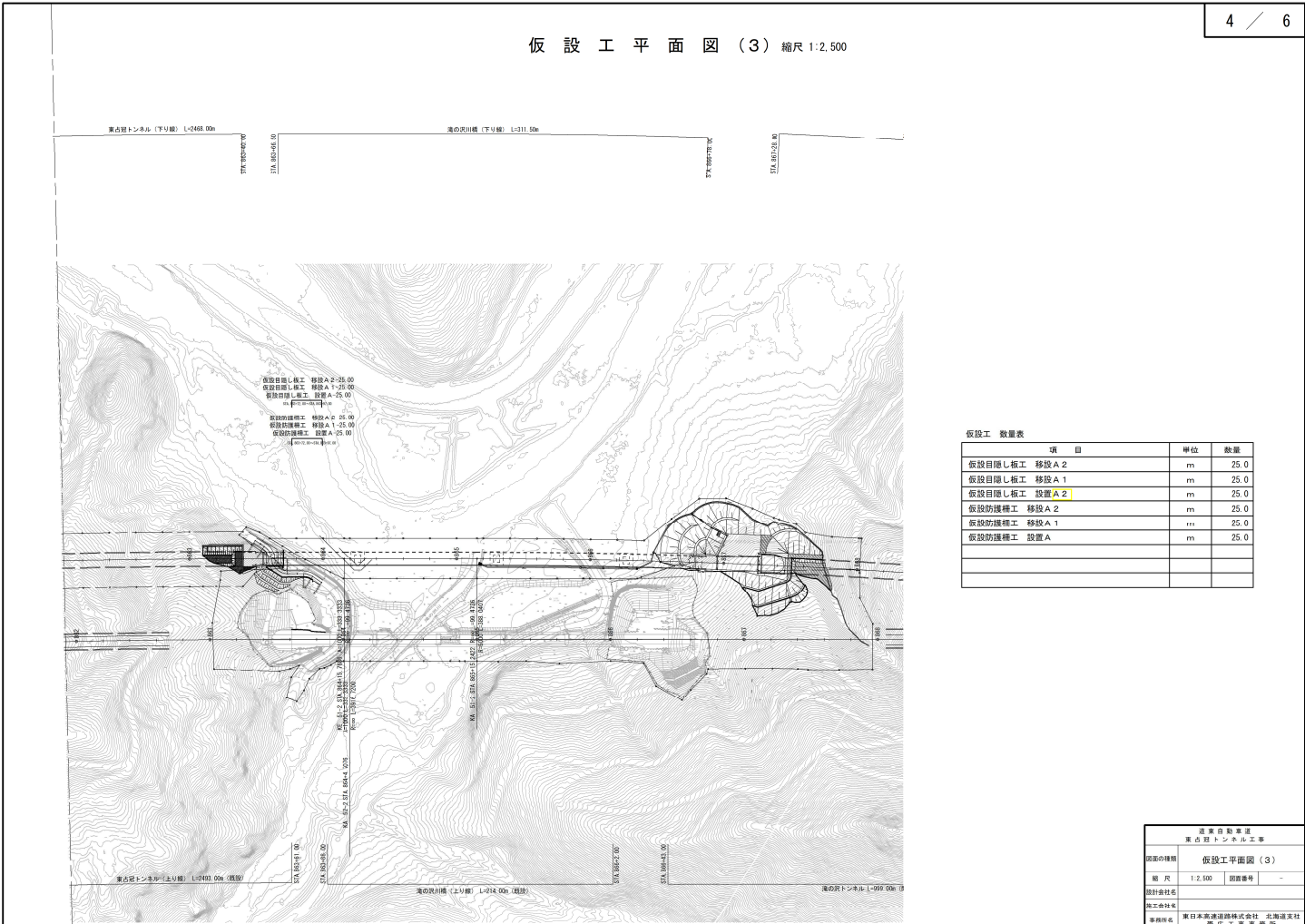
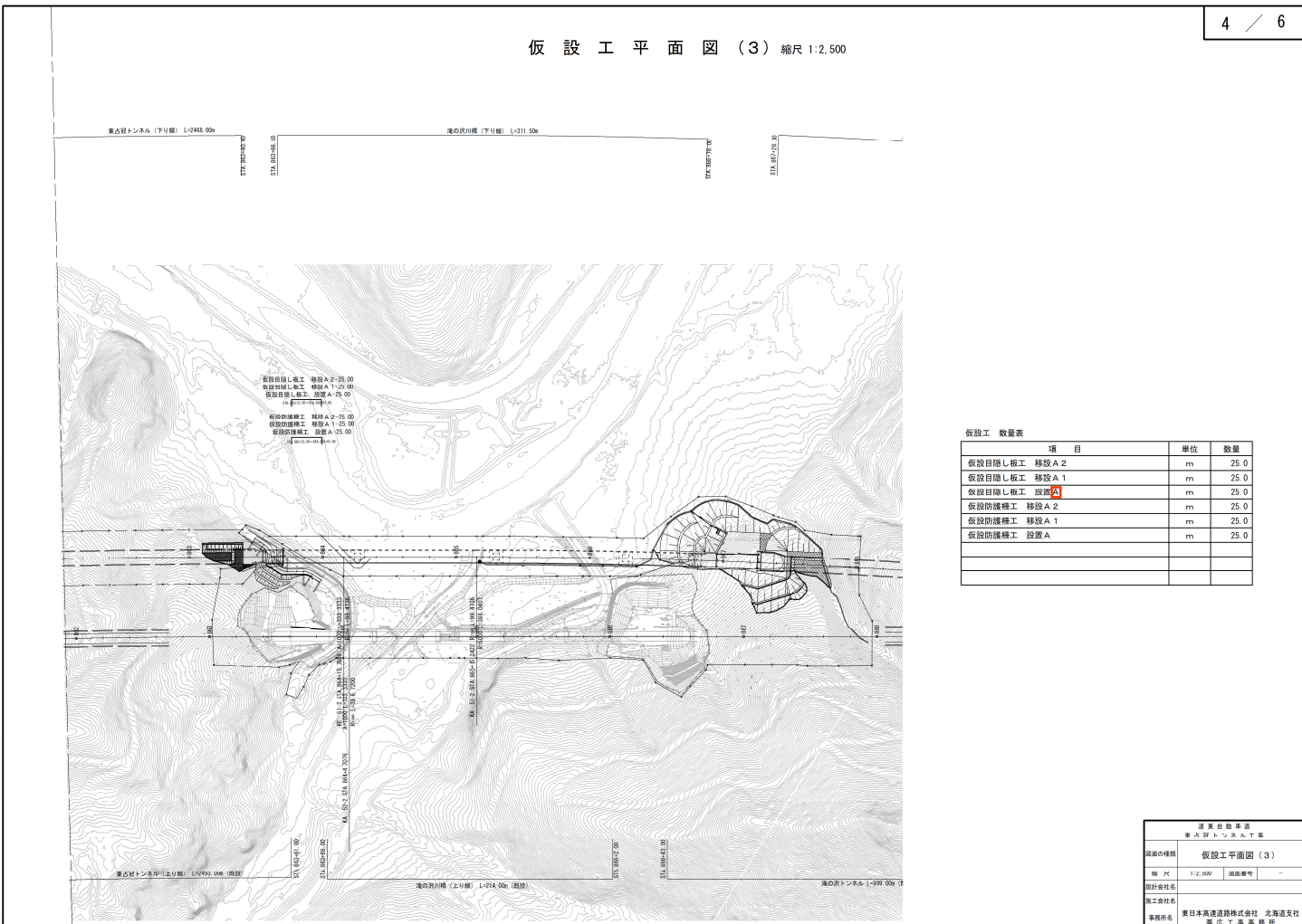
仮栈橋数量集計表						
名 称	規 格	高 度 [m]	数 量	単位数量 [kg/m]	質量 [kg]	備 考
主 桁	H-584×302×14×22	7.50	1	170.0	1,275.0	
〃	〃	7.00	2	170.0	2,380.0	
〃	〃	6.50	6	170.0	6,380.0	
〃	〃	6.00	3	170.0	3,060.0	
〃	〃	5.85	3	170.0	2,985.5	
〃	〃	5.50	3	170.0	2,895.0	
〃	〃	5.00	3	170.0	2,550.0	
主桁継手板	L-200×90×9×13	7.95	34	38.1	3,821.4	
〃	〃	5.85	4	38.1	293.2	
〃	〃	0.45	1	38.1	17.1	
主桁スチフナー	PL-144×16×546	78枚	9.88kg/枚	770.6		
主桁側接合	PL-200×16×200	24枚	11.25kg/枚	270.0		
高力ボルト	M22				224.1	
上部工計					22,117.7	
受 桁	H-584×302×14×22	7.0	8	170.0	9,520.0	
〃	〃	3.5	1	170.0	585.0	
主桁継手	H-350×250×12×19	202.8	1	135.0	43,335.0	※H、内面は対象外
水平つなぎ	L-200×90×7.5×11	22.0	8	24.6	4,528.4	
〃	〃	17.0	4	24.6	1,472.8	
〃	〃	7.0	18	24.6	3,096.6	
〃	〃	6.5	4	24.6	439.6	
〃	〃	6.0	6	24.6	689.6	
〃	〃	3.0	4	24.6	296.2	
プレス	L-150×130×9	7.5	30	17.9	2,485.0	
〃	〃	7.0	30	17.9	3,798.0	
〃	〃	5.5	42	17.9	4,134.9	
〃	〃	5.0	6	17.9	537.0	
受桁スチフナー	PL-144×16×546	58枚	9.88kg/枚	573.0		
トッププレート	PL-250×16×250	24枚	15.28kg/枚	400.1		
60kg鋼製プレート	PL-250×30×200	6枚	21.28kg/枚	127.7		
〃	PL-200×17×200	28枚	12.01kg/枚	336.0		
橋本補強板	PL-250×12×250	24枚	18.13kg/枚	618.4		
〃	PL-150×12×250	408枚	3.72kg/枚	638.4		
〃	PL-240×9×310	34枚	5.25kg/枚	178.8		
つなぎ鋼材	L-100×100×10	0.2	336	14.9	1,001.3	
高力ボルト	M22				1,248.5	
下部工計					60,784.8	
合計					107,512.5	

仮栈橋数量集計表						
名 称	規 格	単位	数 量	備 考		
鋼工橋	□-1000×2000×200	㎡	264.0			
〃	□-1000×2000×200	㎡	14.0	18000		
加工鋼工橋		㎡	10.5	18000		
支持鉄継手部	H-250	箇所	17			
支持鉄継手板	ダンゾナール・ハンズワース法、φ50mm	設置本	n	29.5		
〃		設置	n	30.5		
砂充填		㎡	30.5			
支持鉄引張き	パイプロス法	本	26			
鋼 網	L-75×75×9	t	1.8			
〃	L-200×100×10.5×16	t	4.3			
鋼敷板	SS24×8095 L=22m	kg	1,054	(11張)		

道 東 自 動 車 道 東 占 冠 ト ン ネ ル 工 事			
図面の種類	仮栈橋E 詳細図 (4)		
種 別	図 示	図面番号	-
設計会社名	株式会社 オリエンタルコンサルタンツ		
施工会社名	東日本高速道路株式会社 北海道支社		
事務所名	特 任 工 事 部 門		

正誤表(55)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																																									
設計図 仮設工平面 図(3)	誤	<div><div>4 / 6</div><div>仮 設 工 平 面 図 (3) 縮尺 1:2,500</div><table><tr><th>項 目</th><th>単位</th><th>数量</th></tr><tr><td>仮設目隠し板工 移設 A 2</td><td>m</td><td>25.0</td></tr><tr><td>仮設目隠し板工 移設 A 1</td><td>m</td><td>25.0</td></tr><tr><td>仮設目隠し板工 設置 A 2</td><td>m</td><td>25.0</td></tr><tr><td>仮設防護工 移設 A 2</td><td>m</td><td>25.0</td></tr><tr><td>仮設防護工 移設 A 1</td><td>m</td><td>25.0</td></tr><tr><td>仮設防護工 設置 A</td><td>m</td><td>25.0</td></tr></table><div><div>道 東 自 動 車 道 東 占 冠 ト ン ネ ル 工 事</div><table><tr><th>図面の種類</th><th colspan="2">仮設工平面図 (3)</th></tr><tr><td>縮 尺</td><td>1:2,500</td><td>図面番号</td><td>-</td></tr><tr><td>設計会社名</td><td colspan="3"></td></tr><tr><td>施工会社名</td><td colspan="3">東日本高速道路株式会社 北海道支社</td></tr><tr><td>事務所名</td><td colspan="3">道 占 工 事 課 所</td></tr></table></div></div>		項 目	単位	数量	仮設目隠し板工 移設 A 2	m	25.0	仮設目隠し板工 移設 A 1	m	25.0	仮設目隠し板工 設置 A 2	m	25.0	仮設防護工 移設 A 2	m	25.0	仮設防護工 移設 A 1	m	25.0	仮設防護工 設置 A	m	25.0	図面の種類	仮設工平面図 (3)		縮 尺	1:2,500	図面番号	-	設計会社名				施工会社名	東日本高速道路株式会社 北海道支社			事務所名	道 占 工 事 課 所		
	項 目	単位	数量																																								
仮設目隠し板工 移設 A 2	m	25.0																																									
仮設目隠し板工 移設 A 1	m	25.0																																									
仮設目隠し板工 設置 A 2	m	25.0																																									
仮設防護工 移設 A 2	m	25.0																																									
仮設防護工 移設 A 1	m	25.0																																									
仮設防護工 設置 A	m	25.0																																									
図面の種類	仮設工平面図 (3)																																										
縮 尺	1:2,500	図面番号	-																																								
設計会社名																																											
施工会社名	東日本高速道路株式会社 北海道支社																																										
事務所名	道 占 工 事 課 所																																										
	正	<div><div>4 / 6</div><div>仮 設 工 平 面 図 (3) 縮尺 1:2,500</div><table><tr><th>項 目</th><th>単位</th><th>数量</th></tr><tr><td>仮設目隠し板工 移設 A 2</td><td>m</td><td>25.0</td></tr><tr><td>仮設目隠し板工 移設 A 1</td><td>m</td><td>25.0</td></tr><tr><td>仮設目隠し板工 設置 A 2</td><td>m</td><td>25.0</td></tr><tr><td>仮設防護工 移設 A 2</td><td>m</td><td>25.0</td></tr><tr><td>仮設防護工 移設 A 1</td><td>m</td><td>25.0</td></tr><tr><td>仮設防護工 設置 A</td><td>m</td><td>25.0</td></tr></table><div><div>道 東 自 動 車 道 東 占 冠 ト ン ネ ル 工 事</div><table><tr><th>図面の種類</th><th colspan="2">仮設工平面図 (3)</th></tr><tr><td>縮 尺</td><td>1:2,500</td><td>図面番号</td><td>-</td></tr><tr><td>設計会社名</td><td colspan="3"></td></tr><tr><td>施工会社名</td><td colspan="3">東日本高速道路株式会社 北海道支社</td></tr><tr><td>事務所名</td><td colspan="3">道 占 工 事 課 所</td></tr></table></div></div>		項 目	単位	数量	仮設目隠し板工 移設 A 2	m	25.0	仮設目隠し板工 移設 A 1	m	25.0	仮設目隠し板工 設置 A 2	m	25.0	仮設防護工 移設 A 2	m	25.0	仮設防護工 移設 A 1	m	25.0	仮設防護工 設置 A	m	25.0	図面の種類	仮設工平面図 (3)		縮 尺	1:2,500	図面番号	-	設計会社名				施工会社名	東日本高速道路株式会社 北海道支社			事務所名	道 占 工 事 課 所		
項 目	単位	数量																																									
仮設目隠し板工 移設 A 2	m	25.0																																									
仮設目隠し板工 移設 A 1	m	25.0																																									
仮設目隠し板工 設置 A 2	m	25.0																																									
仮設防護工 移設 A 2	m	25.0																																									
仮設防護工 移設 A 1	m	25.0																																									
仮設防護工 設置 A	m	25.0																																									
図面の種類	仮設工平面図 (3)																																										
縮 尺	1:2,500	図面番号	-																																								
設計会社名																																											
施工会社名	東日本高速道路株式会社 北海道支社																																										
事務所名	道 占 工 事 課 所																																										

正誤表(56)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

仮設工詳細図(1)

5 / 6

仮設防護柵

名称	規格	数量	単位	摘要
防護柵	A種	100	m	
H鋼製連続基礎	A型 基本	25	基	4m/基

仮設目隠し板

名称	部材	数量	単位	摘要
仮設目隠し板	グリーンネット	18.0	m ²	1.8 × 10m
単管パイプ (縦地)	φ48.7 L=1800	5.0	本	
単管パイプ (横地)	φ48.7	20.0	m	
親子バンド	φ139.8 × φ50	10.0	個	
直交クランプ		10.0	個	

仮設目隠し板詳細図

仮設防護柵詳細図

※仮設防護柵の設置位置について
路肩の用排水管の新設及び取替工事を行う際は、
路肩750mm確保の位置にH鋼ガードレールを設置する。
また、用排水工完了後(冬期間)は、本線の除雪作業を
考慮し、路肩1750mm確保の位置に盛替えを行うこと。
尚、仮設防護柵及び目隠しシートの設置・移設は夜間
通行止を行うこと。

仮設工詳細図(1)

5 / 6

正

仮設工詳細図(1)

5 / 6

仮設防護柵

名称	規格	数量	単位	摘要
防護柵	A種	100	m	
H鋼製連続基礎	A型 基本	25	基	4m/基

仮設目隠し板

名称	部材	数量	単位	摘要
仮設目隠し板	メッシュシート	10.0	m ²	H=1.8m
単管パイプ (縦地)	φ48.7 L=1800	5.0	本	
単管パイプ (横地)	φ48.7	20.0	m	
親子バンド	φ139.8 × φ50	10.0	個	
直交クランプ		10.0	個	

仮設目隠し板詳細図

仮設防護柵詳細図

※仮設防護柵の設置位置について
路肩の用排水管の新設及び取替工事を行う際は、
路肩750mm確保の位置にH鋼ガードレールを設置する。
また、用排水工完了後(冬期間)は、本線の除雪作業を
考慮し、路肩1750mm確保の位置に盛替えを行うこと。
尚、仮設防護柵及び目隠しシートの設置・移設は夜間
通行止を行うこと。

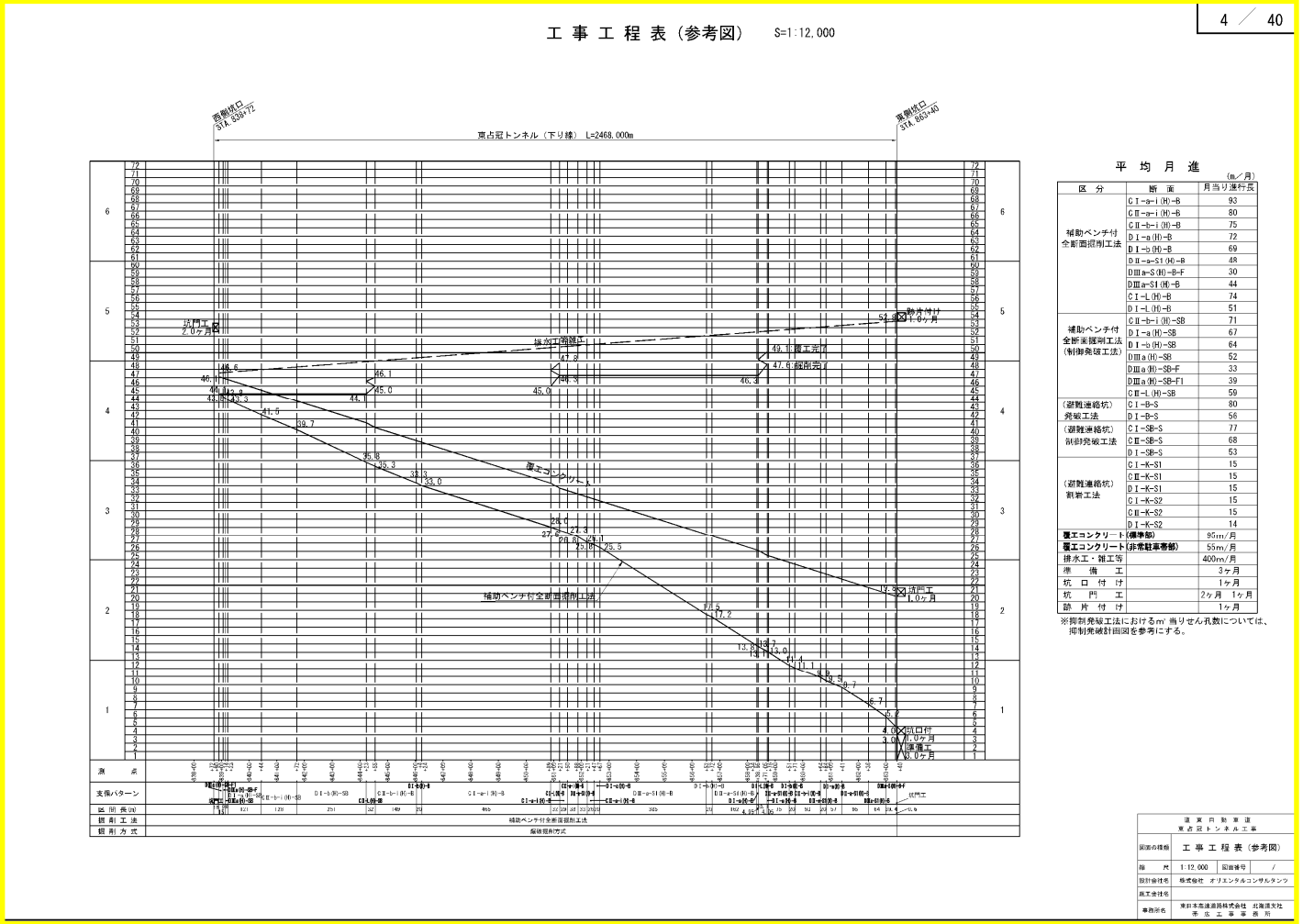
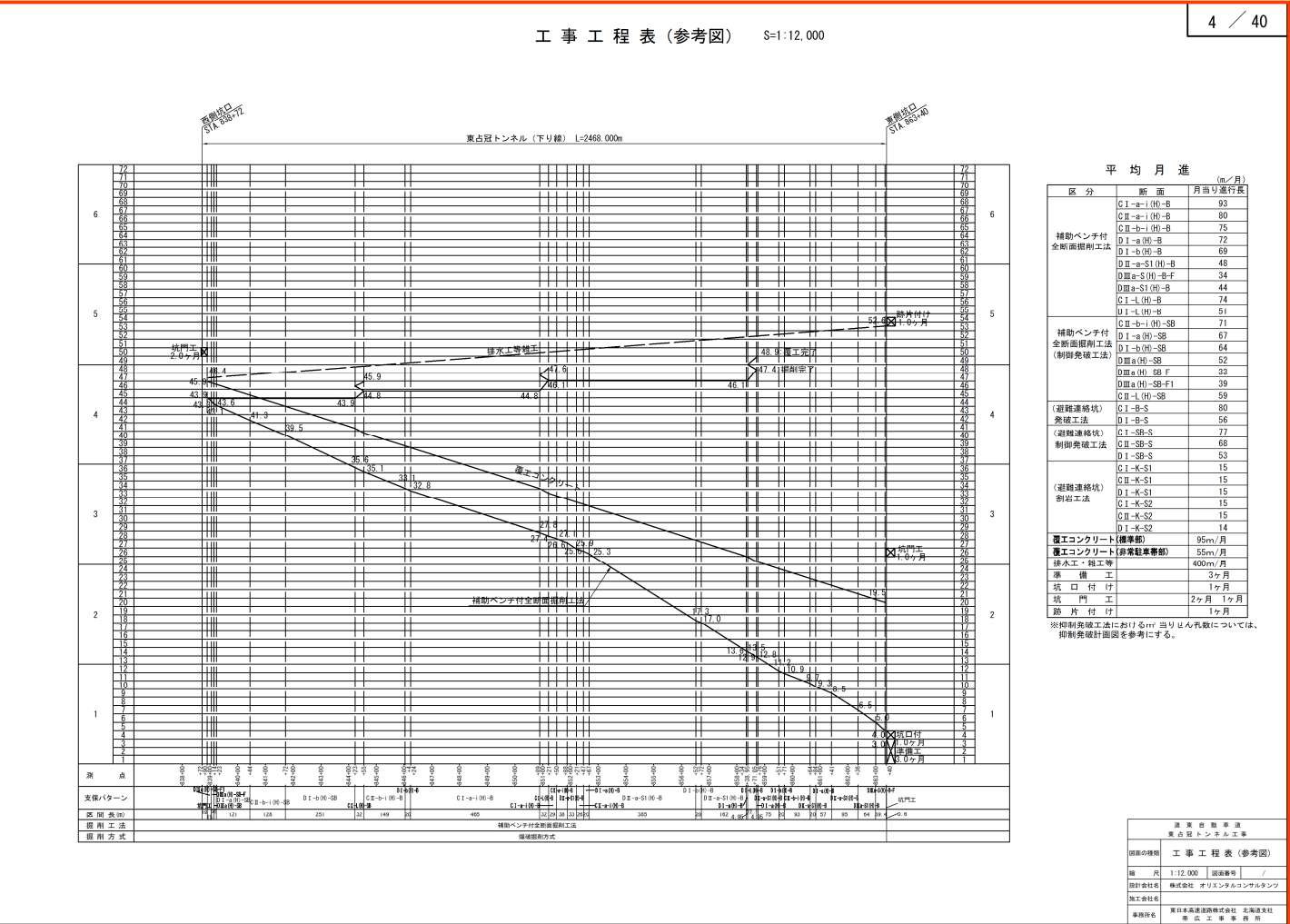
仮設工詳細図(1)

5 / 6

設計図
仮設工
詳細図(1)

正誤表(57)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分
設計図 工事工程表 (参考図)	誤	<div>工事工程表 (参考図) S=1:12,000</div> <div></div>
	正	<div>工事工程表 (参考図) S=1:12,000</div> <div></div>

正誤表(58)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

設計図
加背割図(2)
(参考図)

正

加背割図(2)(参考図) S=1:150

12 / 40

DⅠ-a(H)-B、DⅠ-b(H)-B 断面
DⅠ-a(H)-SB、DⅠ-b(H)-SB 断面

名 称	掘 削 (m ² /m)	収 付 け コンクリート (m ² /m)	舗装付け コンクリート (m ² /m)	コンクリート (m ² /m)
① 全断面	77.465	80.902		
② 全断面収付けコンクリート		22.234		
③ 上半舗装付けコンクリート			51.035	
④ 壁下げ	11.114	11.114		
⑤ インバートコンクリート			5.121	5.121
⑥ 覆工コンクリート			6.559	8.627
合 計	88.599	92.016	22.234	51.035

DⅡ-a-SⅠ(H)-B、DⅢ-a-SⅠ(H)-B 断面

名 称	掘 削 (m ² /m)	収 付 け コンクリート (m ² /m)	舗装付け コンクリート (m ² /m)	コンクリート (m ² /m)
① 全断面	89.664	92.160		
② 全断面収付けコンクリート		23.776		
③ 上半舗装付けコンクリート			51.035	
④ 壁下げ	9.554	9.554		
⑤ インバート敷付コンクリート			12.338	
⑥ インバートコンクリート				3.405
⑦ 覆工コンクリート				11.693
⑧ インバート仮埋め戻し	(0.354)			
合 計	99.218	101.714	36.114	51.035

図 説 明 書	東 京 都 ト ン ネ ル 工 事
図 面 の 種 別	加 背 割 図 (2) (参 考 図)
縮 尺	1:150
図 面 番 号	-
図 面 表 示 名	機 械 設 計 オ リ エ ン タ ル コ ン ク リ ート プ ラ ン
機 械 設 計 名	東 京 都 道 路 局 機 械 設 計 課
機 械 設 計 者	機 械 設 計 課 機 械 設 計 係

加背割図(2)(参考図) S=1:150

12 / 40

DⅠ-a(H)-B、DⅠ-b(H)-B 断面
DⅠ-a(H)-SB、DⅠ-b(H)-SB 断面

名 称	掘 削 (m ² /m)	収 付 け コンクリート (m ² /m)	舗装付け コンクリート (m ² /m)	コンクリート (m ² /m)
① 全断面	77.465	80.902		
② 全断面収付けコンクリート		22.234		
③ 上半舗装付けコンクリート			51.035	
④ 壁下げ	11.114	11.114		
⑤ インバートコンクリート			5.121	5.121
⑥ 覆工コンクリート			6.559	8.627
合 計	88.599	92.016	22.234	51.035

DⅡ-a-SⅠ(H)-B、DⅢ-a-SⅠ(H)-B 断面

名 称	掘 削 (m ² /m)	収 付 け コンクリート (m ² /m)	舗装付け コンクリート (m ² /m)	コンクリート (m ² /m)
① 全断面	89.664	92.160		
② 全断面収付けコンクリート		23.776		
③ 上半舗装付けコンクリート			51.035	
④ 壁下げ	9.554	9.554		
⑤ インバート敷付コンクリート			12.338	
⑥ インバートコンクリート				3.405
⑦ 覆工コンクリート				11.693
⑧ インバート仮埋め戻し	(13.062)			
合 計	99.218	101.714	36.114	51.035

図 説 明 書	東 京 都 ト ン ネ ル 工 事
図 面 の 種 別	加 背 割 図 (2) (参 考 図)
縮 尺	1:150
図 面 番 号	-
図 面 表 示 名	機 械 設 計 オ リ エ ン タ ル コ ン ク リ ート プ ラ ン
機 械 設 計 名	東 京 都 道 路 局 機 械 設 計 課
機 械 設 計 者	機 械 設 計 課 機 械 設 計 係

正誤表(59)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

設計図

加背割図(3)
(参考図)

正

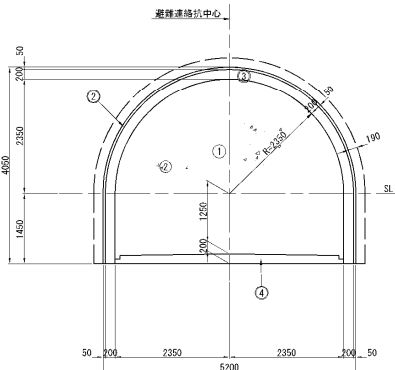
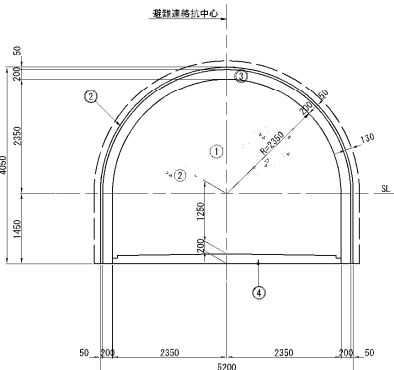
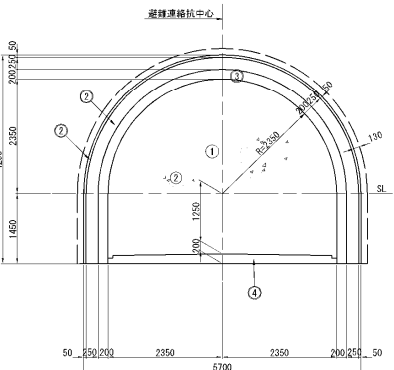
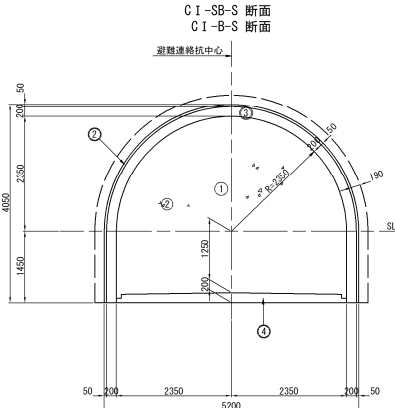
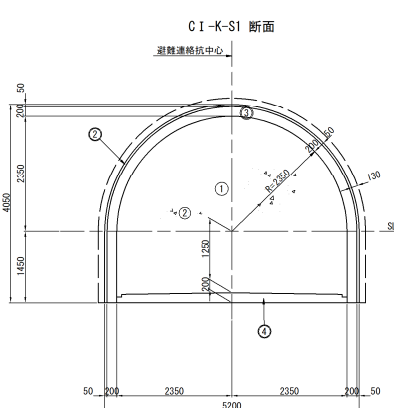
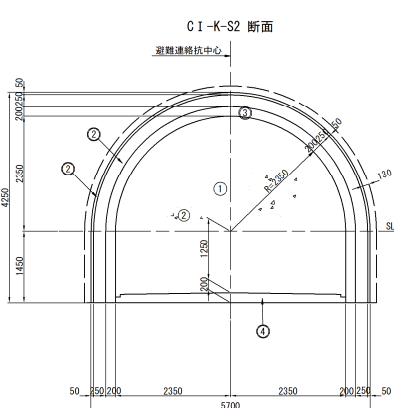
加 背 割 図 (3) (参考図) S=1:150

13 / 40

DⅢa(H)~SB, DⅢa(H)~SB-F1, DⅢa(H)~SB-F 断面

正誤表(60)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																																																																																																																																																																																
設計図 加背割図(6) (参考図)	誤	<div><div>加背割図(6)(参考図) S=1.75</div><div><div><div>CI-SB-S 断面 CI-B-S 断面</div></div><div><div>CI-K-S1 断面</div></div><div><div>CI-K-S2 断面</div></div></div><div><div>数量表</div><table><tr><th rowspan="2">名 称</th><th colspan="2">掘 削 (m³/m)</th><th rowspan="2">収 付 け コンクリート (m³/m)</th><th rowspan="2">補収付け コンクリート (m³/m)</th><th colspan="2">コンクリート (m³/m)</th></tr><tr><th>設 計</th><th>支 払</th><th>設 計</th><th>支 払</th></tr><tr><td>① 全断面</td><td>18.159</td><td>20.318</td><td>10.911</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>② 全断面収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>10.214</td><td></td><td></td></tr><tr><td>③ 上半収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>2.119</td><td>3.617</td></tr><tr><td>④ 底版コンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>0.847</td><td>0.847</td></tr><tr><td>合 計</td><td>18.159</td><td>20.318</td><td>10.911</td><td>10.214</td><td>2.966</td><td>3.542</td></tr></table></div><div><div>数量表</div><table><tr><th rowspan="2">名 称</th><th colspan="2">掘 削 (m³/m)</th><th rowspan="2">収 付 け コンクリート (m³/m)</th><th rowspan="2">補収付け コンクリート (m³/m)</th><th colspan="2">コンクリート (m³/m)</th></tr><tr><th>設 計</th><th>支 払</th><th>設 計</th><th>支 払</th></tr><tr><td>① 全断面</td><td>18.159</td><td>19.624</td><td>10.911</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>② 全断面収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>10.214</td><td></td><td></td></tr><tr><td>③ 上半収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>2.119</td><td>2.695</td></tr><tr><td>④ 底版コンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>0.847</td><td>0.847</td></tr><tr><td>合 計</td><td>18.159</td><td>19.624</td><td>10.911</td><td>10.214</td><td>2.966</td><td>3.542</td></tr></table></div><div><div>数量表</div><table><tr><th rowspan="2">名 称</th><th colspan="2">掘 削 (m³/m)</th><th rowspan="2">収 付 け コンクリート (m³/m)</th><th rowspan="2">補収付け コンクリート (m³/m)</th><th colspan="2">コンクリート (m³/m)</th></tr><tr><th>設 計</th><th>支 払</th><th>設 計</th><th>支 払</th></tr><tr><td>① 全断面</td><td>21.024</td><td>22.591</td><td>11.696</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>② 全断面収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>10.911</td><td></td><td></td></tr><tr><td>③ 全断面補強収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>10.214</td><td></td></tr><tr><td>④ 上半収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>2.119</td><td>2.695</td></tr><tr><td>⑤ 底版コンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>0.847</td><td>0.847</td></tr><tr><td>合 計</td><td>21.024</td><td>22.591</td><td>22.607</td><td>10.214</td><td>2.966</td><td>3.542</td></tr></table></div><div>道 東 自 動 車 道 東 占 冠 ト ネ ル 工 事 図面の種類 加背割図(6)(参考図) 縮 尺 1:75 図面番号 - 設計会社名 株式会社 オリエンタルコンサルタンツ 施工会社名 東日本高速道路株式会社 北海道支社 事務所名 帯広工務課 第2課</div></div>		名 称	掘 削 (m³/m)		収 付 け コンクリート (m³/m)	補収付け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)		設 計	支 払	設 計	支 払	① 全断面	18.159	20.318	10.911				② 全断面収付けコンクリート				10.214			③ 上半収付けコンクリート					2.119	3.617	④ 底版コンクリート					0.847	0.847	合 計	18.159	20.318	10.911	10.214	2.966	3.542	名 称	掘 削 (m³/m)		収 付 け コンクリート (m³/m)	補収付け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)		設 計	支 払	設 計	支 払	① 全断面	18.159	19.624	10.911				② 全断面収付けコンクリート				10.214			③ 上半収付けコンクリート					2.119	2.695	④ 底版コンクリート					0.847	0.847	合 計	18.159	19.624	10.911	10.214	2.966	3.542	名 称	掘 削 (m³/m)		収 付 け コンクリート (m³/m)	補収付け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)		設 計	支 払	設 計	支 払	① 全断面	21.024	22.591	11.696				② 全断面収付けコンクリート				10.911			③ 全断面補強収付けコンクリート					10.214		④ 上半収付けコンクリート					2.119	2.695	⑤ 底版コンクリート					0.847	0.847	合 計	21.024	22.591	22.607	10.214	2.966	3.542																														
	名 称	掘 削 (m³/m)			収 付 け コンクリート (m³/m)	補収付け コンクリート (m³/m)			コンクリート (m³/m)																																																																																																																																																																									
設 計		支 払	設 計	支 払																																																																																																																																																																														
① 全断面	18.159	20.318	10.911																																																																																																																																																																															
② 全断面収付けコンクリート				10.214																																																																																																																																																																														
③ 上半収付けコンクリート					2.119	3.617																																																																																																																																																																												
④ 底版コンクリート					0.847	0.847																																																																																																																																																																												
合 計	18.159	20.318	10.911	10.214	2.966	3.542																																																																																																																																																																												
名 称	掘 削 (m³/m)		収 付 け コンクリート (m³/m)	補収付け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)																																																																																																																																																																													
	設 計	支 払			設 計	支 払																																																																																																																																																																												
① 全断面	18.159	19.624	10.911																																																																																																																																																																															
② 全断面収付けコンクリート				10.214																																																																																																																																																																														
③ 上半収付けコンクリート					2.119	2.695																																																																																																																																																																												
④ 底版コンクリート					0.847	0.847																																																																																																																																																																												
合 計	18.159	19.624	10.911	10.214	2.966	3.542																																																																																																																																																																												
名 称	掘 削 (m³/m)		収 付 け コンクリート (m³/m)	補収付け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)																																																																																																																																																																													
	設 計	支 払			設 計	支 払																																																																																																																																																																												
① 全断面	21.024	22.591	11.696																																																																																																																																																																															
② 全断面収付けコンクリート				10.911																																																																																																																																																																														
③ 全断面補強収付けコンクリート					10.214																																																																																																																																																																													
④ 上半収付けコンクリート					2.119	2.695																																																																																																																																																																												
⑤ 底版コンクリート					0.847	0.847																																																																																																																																																																												
合 計	21.024	22.591	22.607	10.214	2.966	3.542																																																																																																																																																																												
設計図 加背割図(6) (参考図)	正	<div><div>加背割図(6)(参考図) S=1.75</div><div><div><div>CI-SB-S 断面 CI-B-S 断面</div></div><div><div>CI-K-S1 断面</div></div><div><div>CI-K-S2 断面</div></div></div><div><div>数量表</div><table><tr><th rowspan="2">名 称</th><th colspan="2">掘 削 (m³/m)</th><th rowspan="2">収 付 け コンクリート (m³/m)</th><th rowspan="2">補収付け コンクリート (m³/m)</th><th colspan="2">コンクリート (m³/m)</th></tr><tr><th>設 計</th><th>支 払</th><th>設 計</th><th>支 払</th></tr><tr><td>① 全断面</td><td>18.159</td><td>20.318</td><td>10.911</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>② 全断面収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>10.214</td><td></td><td></td></tr><tr><td>③ 上半収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>2.119</td><td>3.617</td></tr><tr><td>④ 底版コンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>0.847</td><td>0.847</td></tr><tr><td>合 計</td><td>18.159</td><td>20.318</td><td>10.911</td><td>10.214</td><td>2.966</td><td>3.542</td></tr></table></div><div><div>数量表</div><table><tr><th rowspan="2">名 称</th><th colspan="2">掘 削 (m³/m)</th><th rowspan="2">収 付 け コンクリート (m³/m)</th><th rowspan="2">補収付け コンクリート (m³/m)</th><th colspan="2">コンクリート (m³/m)</th></tr><tr><th>設 計</th><th>支 払</th><th>設 計</th><th>支 払</th></tr><tr><td>① 全断面</td><td>18.159</td><td>19.624</td><td>10.911</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>② 全断面収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>10.214</td><td></td><td></td></tr><tr><td>③ 上半収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>2.119</td><td>2.695</td></tr><tr><td>④ 底版コンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>0.847</td><td>0.847</td></tr><tr><td>合 計</td><td>18.159</td><td>19.624</td><td>10.911</td><td>10.214</td><td>2.966</td><td>3.542</td></tr></table></div><div><div>数量表</div><table><tr><th rowspan="2">名 称</th><th colspan="2">掘 削 (m³/m)</th><th rowspan="2">収 付 け コンクリート (m³/m)</th><th rowspan="2">補収付け コンクリート (m³/m)</th><th colspan="2">コンクリート (m³/m)</th></tr><tr><th>設 計</th><th>支 払</th><th>設 計</th><th>支 払</th></tr><tr><td>① 全断面</td><td>21.024</td><td>22.591</td><td>11.696</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>② 全断面収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>10.911</td><td></td><td></td></tr><tr><td>③ 全断面補強収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>10.214</td><td></td></tr><tr><td>④ 上半収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>2.119</td><td>2.695</td></tr><tr><td>⑤ 底版コンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>0.847</td><td>0.847</td></tr><tr><td>合 計</td><td>21.024</td><td>22.591</td><td>22.607</td><td>10.214</td><td>2.966</td><td>3.542</td></tr></table></div><div>道 東 自 動 車 道 東 占 冠 ト ネ ル 工 事 図面の種類 加背割図(6)(参考図) 縮 尺 1:75 図面番号 - 設計会社名 株式会社 オリエンタルコンサルタンツ 施工会社名 東日本高速道路株式会社 北海道支社 事務所名 帯広工務課 第2課</div><div><div>割岩工法穿孔数一覧表</div><table><tr><th>名 称</th><th>形状・寸法</th><th>単位</th><th>数 量</th><th>備 考</th></tr><tr><td>ボアホール</td><td>φ102 L=1600</td><td>本</td><td>157</td><td></td></tr><tr><td>スリット</td><td>φ102 L=1300</td><td>本</td><td>52</td><td>連続穿孔長 L=5.2m</td></tr></table><div><ul style="list-style-type: none">・S.Lから上は400mmピッチ (ボアホール)・S.Lから下は350mmピッチ (ボアホール)・外面は250mmピッチ程度 (ボアホール)・S.Lは連続穿孔 (スリット)</div></div><div><div>割岩工法穿孔数一覧表</div><table><tr><th>名 称</th><th>形状・寸法</th><th>単位</th><th>数 量</th><th>備 考</th></tr><tr><td>ボアホール</td><td>φ102 L=1600</td><td>本</td><td>157</td><td></td></tr><tr><td>スリット</td><td>φ102 L=1300</td><td>本</td><td>52</td><td>連続穿孔長 L=5.2m</td></tr></table><div><ul style="list-style-type: none">・S.Lから上は400mmピッチ (ボアホール)・S.Lから下は350mmピッチ (ボアホール)・外面は250mmピッチ程度 (ボアホール)・S.Lは連続穿孔 (スリット)</div></div><div>道 東 自 動 車 道 東 占 冠 ト ネ ル 工 事 図面の種類 加背割図(6)(参考図) 縮 尺 1:75 図面番号 - 設計会社名 株式会社 オリエンタルコンサルタンツ 施工会社名 東日本高速道路株式会社 北海道支社 事務所名 帯広工務課 第2課</div></div>		名 称	掘 削 (m³/m)		収 付 け コンクリート (m³/m)	補収付け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)		設 計	支 払	設 計	支 払	① 全断面	18.159	20.318	10.911				② 全断面収付けコンクリート				10.214			③ 上半収付けコンクリート					2.119	3.617	④ 底版コンクリート					0.847	0.847	合 計	18.159	20.318	10.911	10.214	2.966	3.542	名 称	掘 削 (m³/m)		収 付 け コンクリート (m³/m)	補収付け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)		設 計	支 払	設 計	支 払	① 全断面	18.159	19.624	10.911				② 全断面収付けコンクリート				10.214			③ 上半収付けコンクリート					2.119	2.695	④ 底版コンクリート					0.847	0.847	合 計	18.159	19.624	10.911	10.214	2.966	3.542	名 称	掘 削 (m³/m)		収 付 け コンクリート (m³/m)	補収付け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)		設 計	支 払	設 計	支 払	① 全断面	21.024	22.591	11.696				② 全断面収付けコンクリート				10.911			③ 全断面補強収付けコンクリート					10.214		④ 上半収付けコンクリート					2.119	2.695	⑤ 底版コンクリート					0.847	0.847	合 計	21.024	22.591	22.607	10.214	2.966	3.542	名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考	ボアホール	φ102 L=1600	本	157		スリット	φ102 L=1300	本	52	連続穿孔長 L=5.2m	名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考	ボアホール	φ102 L=1600	本	157		スリット	φ102 L=1300	本	52	連続穿孔長 L=5.2m
名 称	掘 削 (m³/m)		収 付 け コンクリート (m³/m)		補収付け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)																																																																																																																																																																												
	設 計	支 払		設 計		支 払																																																																																																																																																																												
① 全断面	18.159	20.318	10.911																																																																																																																																																																															
② 全断面収付けコンクリート				10.214																																																																																																																																																																														
③ 上半収付けコンクリート					2.119	3.617																																																																																																																																																																												
④ 底版コンクリート					0.847	0.847																																																																																																																																																																												
合 計	18.159	20.318	10.911	10.214	2.966	3.542																																																																																																																																																																												
名 称	掘 削 (m³/m)		収 付 け コンクリート (m³/m)	補収付け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)																																																																																																																																																																													
	設 計	支 払			設 計	支 払																																																																																																																																																																												
① 全断面	18.159	19.624	10.911																																																																																																																																																																															
② 全断面収付けコンクリート				10.214																																																																																																																																																																														
③ 上半収付けコンクリート					2.119	2.695																																																																																																																																																																												
④ 底版コンクリート					0.847	0.847																																																																																																																																																																												
合 計	18.159	19.624	10.911	10.214	2.966	3.542																																																																																																																																																																												
名 称	掘 削 (m³/m)		収 付 け コンクリート (m³/m)	補収付け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)																																																																																																																																																																													
	設 計	支 払			設 計	支 払																																																																																																																																																																												
① 全断面	21.024	22.591	11.696																																																																																																																																																																															
② 全断面収付けコンクリート				10.911																																																																																																																																																																														
③ 全断面補強収付けコンクリート					10.214																																																																																																																																																																													
④ 上半収付けコンクリート					2.119	2.695																																																																																																																																																																												
⑤ 底版コンクリート					0.847	0.847																																																																																																																																																																												
合 計	21.024	22.591	22.607	10.214	2.966	3.542																																																																																																																																																																												
名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考																																																																																																																																																																														
ボアホール	φ102 L=1600	本	157																																																																																																																																																																															
スリット	φ102 L=1300	本	52	連続穿孔長 L=5.2m																																																																																																																																																																														
名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考																																																																																																																																																																														
ボアホール	φ102 L=1600	本	157																																																																																																																																																																															
スリット	φ102 L=1300	本	52	連続穿孔長 L=5.2m																																																																																																																																																																														

正誤表(61)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

加 背 割 図 (7) (参考図) S=1:75

17 / 40

CⅡ-SB-S 断面

数量表		断面 (m ² /m)		戻 付 け コンクリート (m ³ /m)		舗装付け コンクリート (m ³ /1.2m)		コンクリート (m ³ /m)	
名 称		設 計	支 払	設 計	支 払	設 計	支 払	設 計	支 払
① 全断面		18.159	20.318						
② 全断面戻り付けコンクリート				10.911					
③ 上半戻り付けコンクリート					10.214				
④ 覆工コンクリート						2.119	3.555		
⑤ 底版コンクリート						0.847	0.847		
合 計		18.159	20.318	10.911	10.214	2.966	3.542		

CⅡ-K-S1 断面

数量表		断面 (m ² /m)		戻 付 け コンクリート (m ³ /m)		舗装付け コンクリート (m ³ /m)		コンクリート (m ³ /m)	
名 称		設 計	支 払	設 計	支 払	設 計	支 払	設 計	支 払
① 全断面		18.159	19.624						
② 全断面戻り付けコンクリート				10.911					
③ 上半戻り付けコンクリート					10.214				
④ 覆工コンクリート						2.119	2.695		
⑤ 底版コンクリート						0.847	0.847		
合 計		18.159	19.624	10.911	10.214	2.966	3.542		

CⅡ-K-S2 断面

数量表		断面 (m ² /m)		戻 付 け コンクリート (m ³ /m)		舗装付け コンクリート (m ³ /m)		コンクリート (m ³ /m)	
名 称		設 計	支 払	設 計	支 払	設 計	支 払	設 計	支 払
① 全断面		21.024	22.591						
② 全断面戻り付けコンクリート				11.696					
③ 全断面補修戻り付けコンクリート				10.911					
④ 上半戻り付けコンクリート					10.214				
⑤ 覆工コンクリート						2.119	2.695		
⑥ 底版コンクリート						0.847	0.847		
合 計		21.024	22.591	10.911	10.214	2.966	3.542		

道 東 自 動 車 道 東 占 冠 ト ン ネ ル 工 事	
図面の種類 加背割図(7) (参考図)	
縮 尺	1:75 図添番号 -
設計者(氏名)	柳沢俊彦 監修者(氏名) オリエントコンサルタンツ
施工者(氏名)	東日本高速道路株式会社 北海道支社
備考(氏名)	特 任 工 事 監 理 者

設計図

加背割図(7)
(参考図)

正

加 背 割 図 (7) (参考図) S=1:75

17 / 40

CⅡ-SB-S 断面

数量表		断面 (m ² /m)		戻 付 け コンクリート (m ³ /m)		舗装付け コンクリート (m ³ /1.2m)		コンクリート (m ³ /m)	
名 称		設 計	支 払	設 計	支 払	設 計	支 払	設 計	支 払
① 全断面		18.159	20.318						
② 全断面戻り付けコンクリート				10.911					
③ 上半戻り付けコンクリート					10.214				
④ 覆工コンクリート						2.119	3.555		
⑤ 底版コンクリート						0.847	0.847		
合 計		18.159	20.318	10.911	10.214	2.966	3.542		

CⅡ-K-S1 断面

数量表		断面 (m ² /m)		戻 付 け コンクリート (m ³ /m)		舗装付け コンクリート (m ³ /m)		コンクリート (m ³ /m)	
名 称		設 計	支 払	設 計	支 払	設 計	支 払	設 計	支 払
① 全断面		18.159	19.624						
② 全断面戻り付けコンクリート				10.911					
③ 上半戻り付けコンクリート					10.214				
④ 覆工コンクリート						2.119	2.695		
⑤ 底版コンクリート						0.847	0.847		
合 計		18.159	19.624	10.911	10.214	2.966	3.542		

CⅡ-K-S2 断面

数量表		断面 (m ² /m)		戻 付 け コンクリート (m ³ /m)		舗装付け コンクリート (m ³ /m)		コンクリート (m ³ /m)	
名 称		設 計	支 払	設 計	支 払	設 計	支 払	設 計	支 払
① 全断面		21.024	22.591						
② 全断面戻り付けコンクリート				11.696					
③ 全断面補修戻り付けコンクリート				10.911					
④ 上半戻り付けコンクリート					10.214				
⑤ 覆工コンクリート						2.119	2.695		
⑥ 底版コンクリート						0.847	0.847		
合 計		21.024	22.591	10.911	10.214	2.966	3.542		

割岩工法穿孔数一覧表

1掘進<P=1.0m>当り

名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考
ボアホール	φ102 L=1600	本	157	
スリット	φ102 L=1300	本	52	連続穿孔長 L<5.2m

・S.Lから上は400mmピッチ (ボアホール)
・S.Lから下は300mmピッチ (ボアホール)
・外周は250mmピッチ程度 (ボアホール)
・S.Lは連続穿孔 (スリット)

割岩工法穿孔数一覧表

1掘進<P=1.0m>当り

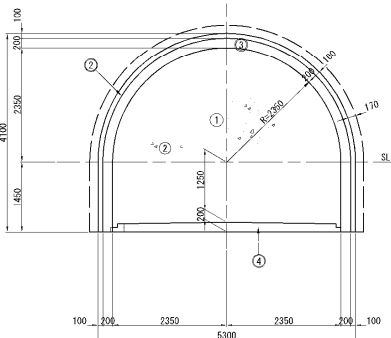
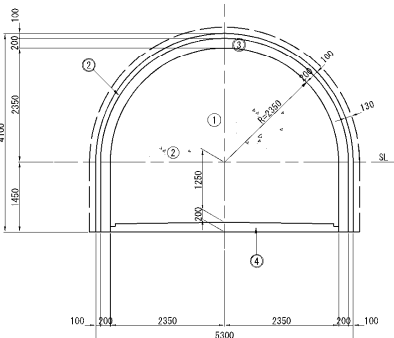
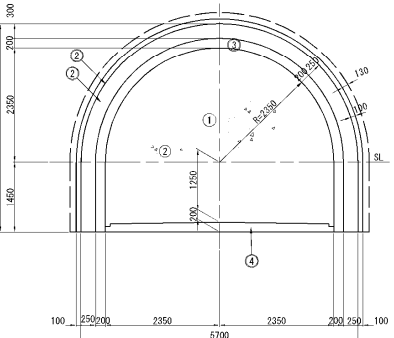
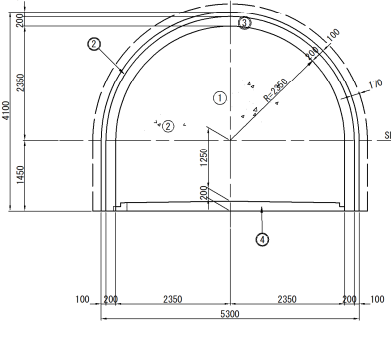
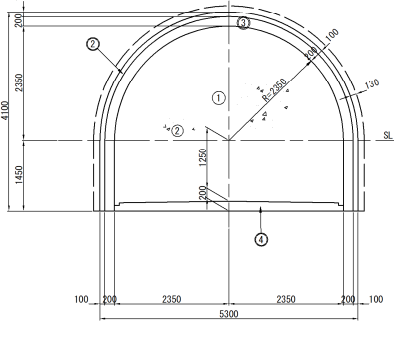
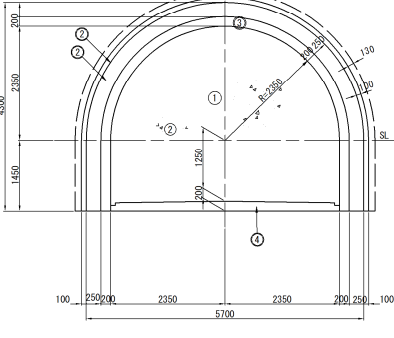
名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考
ボアホール	φ102 L=1600	本	157	
スリット	φ102 L=1300	本	52	連続穿孔長 L<5.2m

・S.Lから上は400mmピッチ (ボアホール)
・S.Lから下は300mmピッチ (ボアホール)
・外周は250mmピッチ程度 (ボアホール)
・S.Lは連続穿孔 (スリット)

道 東 自 動 車 道 東 占 冠 ト ン ネ ル 工 事	
図面の種類 加背割図(7) (参考図)	
縮 尺	1:75 図添番号 -
設計者(氏名)	柳沢俊彦 監修者(氏名) オリエントコンサルタンツ
施工者(氏名)	東日本高速道路株式会社 北海道支社
備考(氏名)	特 任 工 事 監 理 者

正誤表(62)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																						
設計図 加背割図(8) (参考図)	誤	<div>加 背 割 図 (8) (参考図) S=1:75</div> <div>18 / 40</div> <div><div><div>DI-SB-S 断面 DI-B-S 断面</div><div></div></div><div><div>DI-K-S1 断面</div><div></div></div><div><div>DI-K-S2 断面</div><div></div></div><div>304.8</div><div><div>数量表</div><table><tr><th>名 称</th><th>掘 削 (m³/m)</th><th>収 付 け コンクリート (m³/m)</th><th>舗 装 付 け コンクリート (m³/m)</th><th>コンクリート (m³/m)</th></tr><tr><th></th><th>設 計</th><th>支 払</th><th></th><th>設 計</th><th>支 払</th></tr><tr><td>① 全断面</td><td>18.716</td><td>20.670</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>② 全断面収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td>10.911</td><td></td><td></td></tr><tr><td>③ 上半収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>10.214</td><td></td></tr><tr><td>④ 覆工コンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>2.119</td><td>2.735</td></tr><tr><td>⑤ 底版コンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>0.842</td><td>0.842</td></tr><tr><td>合 計</td><td>18.716</td><td>20.670</td><td>10.911</td><td>10.214</td><td>2.961 3.577</td></tr></table></div><div><div>数量表</div><table><tr><th>名 称</th><th>掘 削 (m³/m)</th><th>収 付 け コンクリート (m³/m)</th><th>舗 装 付 け コンクリート (m³/m)</th><th>コンクリート (m³/m)</th></tr><tr><th></th><th>設 計</th><th>支 払</th><th></th><th>設 計</th><th>支 払</th></tr><tr><td>① 全断面</td><td>18.716</td><td>20.202</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>② 全断面収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td>10.911</td><td></td><td></td></tr><tr><td>③ 上半収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>10.214</td><td></td></tr><tr><td>④ 覆工コンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>2.119</td><td>2.695</td></tr><tr><td>⑤ 底版コンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>0.842</td><td>0.842</td></tr><tr><td>合 計</td><td>18.716</td><td>20.202</td><td>10.911</td><td>10.214</td><td>2.961 3.537</td></tr></table></div><div><div>数量表</div><table><tr><th>名 称</th><th>掘 削 (m³/m)</th><th>収 付 け コンクリート (m³/m)</th><th>舗 装 付 け コンクリート (m³/m)</th><th>コンクリート (m³/m)</th></tr><tr><th></th><th>設 計</th><th>支 払</th><th></th><th>設 計</th><th>支 払</th></tr><tr><td>① 全断面</td><td>21.765</td><td>23.353</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>② 全断面収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td>11.695</td><td></td><td></td></tr><tr><td>③ 全断面補強収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td>10.911</td><td></td><td></td></tr><tr><td>④ 上半収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>10.214</td><td></td></tr><tr><td>⑤ 覆工コンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>2.119</td><td>2.695</td></tr><tr><td>⑥ 底版コンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>0.842</td><td>0.842</td></tr><tr><td>合 計</td><td>21.765</td><td>23.353</td><td>10.911</td><td>10.214</td><td>2.961 3.537</td></tr></table></div><div>誤</div><div>道 東 自 動 車 道 東 占 冠 ト ン ネ ル 工 事</div><div>加背割図(8) (参考図)</div><div>加背割図(8) (参考図)</div><div>正</div></div>		名 称	掘 削 (m³/m)	収 付 け コンクリート (m³/m)	舗 装 付 け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)		設 計	支 払		設 計	支 払	① 全断面	18.716	20.670				② 全断面収付けコンクリート			10.911			③ 上半収付けコンクリート				10.214		④ 覆工コンクリート				2.119	2.735	⑤ 底版コンクリート				0.842	0.842	合 計	18.716	20.670	10.911	10.214	2.961 3.577	名 称	掘 削 (m³/m)	収 付 け コンクリート (m³/m)	舗 装 付 け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)		設 計	支 払		設 計	支 払	① 全断面	18.716	20.202				② 全断面収付けコンクリート			10.911			③ 上半収付けコンクリート				10.214		④ 覆工コンクリート				2.119	2.695	⑤ 底版コンクリート				0.842	0.842	合 計	18.716	20.202	10.911	10.214	2.961 3.537	名 称	掘 削 (m³/m)	収 付 け コンクリート (m³/m)	舗 装 付 け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)		設 計	支 払		設 計	支 払	① 全断面	21.765	23.353				② 全断面収付けコンクリート			11.695			③ 全断面補強収付けコンクリート			10.911			④ 上半収付けコンクリート				10.214		⑤ 覆工コンクリート				2.119	2.695	⑥ 底版コンクリート				0.842	0.842	合 計	21.765	23.353	10.911	10.214	2.961 3.537	<div>加 背 割 図 (8) (参考図) S=1:75</div> <div>18 / 40</div> <div><div><div>DI-SB-S 断面 DI-B-S 断面</div><div></div></div><div><div>DI-K-S1 断面</div><div></div></div><div><div>DI-K-S2 断面</div><div></div></div><div>304.8</div><div><div>数量表</div><table><tr><th>名 称</th><th>掘 削 (m³/m)</th><th>収 付 け コンクリート (m³/m)</th><th>舗 装 付 け コンクリート (m³/m)</th><th>コンクリート (m³/m)</th></tr><tr><th></th><th>設 計</th><th>支 払</th><th></th><th>設 計</th><th>支 払</th></tr><tr><td>① 全断面</td><td>18.716</td><td>20.670</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>② 全断面収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td>10.911</td><td></td><td></td></tr><tr><td>③ 上半収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>10.214</td><td></td></tr><tr><td>④ 覆工コンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>2.119</td><td>2.735</td></tr><tr><td>⑤ 底版コンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>0.842</td><td>0.842</td></tr><tr><td>合 計</td><td>18.716</td><td>20.670</td><td>10.911</td><td>10.214</td><td>2.961 3.577</td></tr></table></div><div><div>数量表</div><table><tr><th>名 称</th><th>掘 削 (m³/m)</th><th>収 付 け コンクリート (m³/m)</th><th>舗 装 付 け コンクリート (m³/m)</th><th>コンクリート (m³/m)</th></tr><tr><th></th><th>設 計</th><th>支 払</th><th></th><th>設 計</th><th>支 払</th></tr><tr><td>① 全断面</td><td>18.716</td><td>20.202</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>② 全断面収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td>10.911</td><td></td><td></td></tr><tr><td>③ 上半収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>10.214</td><td></td></tr><tr><td>④ 覆工コンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>2.119</td><td>2.695</td></tr><tr><td>⑤ 底版コンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>0.842</td><td>0.842</td></tr><tr><td>合 計</td><td>18.716</td><td>20.202</td><td>10.911</td><td>10.214</td><td>2.961 3.537</td></tr></table></div><div><div>数量表</div><table><tr><th>名 称</th><th>掘 削 (m³/m)</th><th>収 付 け コンクリート (m³/m)</th><th>舗 装 付 け コンクリート (m³/m)</th><th>コンクリート (m³/m)</th></tr><tr><th></th><th>設 計</th><th>支 払</th><th></th><th>設 計</th><th>支 払</th></tr><tr><td>① 全断面</td><td>21.765</td><td>23.353</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>② 全断面収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td>11.695</td><td></td><td></td></tr><tr><td>③ 全断面補強収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td>10.911</td><td></td><td></td></tr><tr><td>④ 上半収付けコンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>10.214</td><td></td></tr><tr><td>⑤ 覆工コンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>2.119</td><td>2.695</td></tr><tr><td>⑥ 底版コンクリート</td><td></td><td></td><td></td><td>0.842</td><td>0.842</td></tr><tr><td>合 計</td><td>21.765</td><td>23.353</td><td>10.911</td><td>10.214</td><td>2.961 3.537</td></tr></table></div><div><div>割岩工法穿孔数一覧表</div><table><tr><th>名 称</th><th>形状・寸法</th><th>単位</th><th>数 量</th><th>備 考</th></tr><tr><td>ボアホール</td><td>φ102 L=1600</td><td>本</td><td>157</td><td></td></tr><tr><td>スリット</td><td>φ102 L=1300</td><td>本</td><td>53</td><td>連続穿孔長 L=5.3m</td></tr></table><div>・S.Lから上は400mmピッチ (ボアホール) ・S.Lから下は350mmピッチ (ボアホール) ・外周は250mmピッチ間隔 (ボアホール) ・S.Lは連続穿孔 (スリット)</div></div><div><div>割岩工法穿孔数一覧表</div><table><tr><th>名 称</th><th>形状・寸法</th><th>単位</th><th>数 量</th><th>備 考</th></tr><tr><td>ボアホール</td><td>φ102 L=1600</td><td>本</td><td>157</td><td></td></tr><tr><td>スリット</td><td>φ102 L=1300</td><td>本</td><td>53</td><td>連続穿孔長 L=5.3m</td></tr></table><div>・S.Lから上は400mmピッチ (ボアホール) ・S.Lから下は350mmピッチ (ボアホール) ・外周は250mmピッチ間隔 (ボアホール) ・S.Lは連続穿孔 (スリット)</div></div><div>道 東 自 動 車 道 東 占 冠 ト ン ネ ル 工 事</div><div>加背割図(8) (参考図)</div><div>加背割図(8) (参考図)</div></div>	名 称	掘 削 (m³/m)	収 付 け コンクリート (m³/m)	舗 装 付 け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)		設 計	支 払		設 計	支 払	① 全断面	18.716	20.670				② 全断面収付けコンクリート			10.911			③ 上半収付けコンクリート				10.214		④ 覆工コンクリート				2.119	2.735	⑤ 底版コンクリート				0.842	0.842	合 計	18.716	20.670	10.911	10.214	2.961 3.577	名 称	掘 削 (m³/m)	収 付 け コンクリート (m³/m)	舗 装 付 け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)		設 計	支 払		設 計	支 払	① 全断面	18.716	20.202				② 全断面収付けコンクリート			10.911			③ 上半収付けコンクリート				10.214		④ 覆工コンクリート				2.119	2.695	⑤ 底版コンクリート				0.842	0.842	合 計	18.716	20.202	10.911	10.214	2.961 3.537	名 称	掘 削 (m³/m)	収 付 け コンクリート (m³/m)	舗 装 付 け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)		設 計	支 払		設 計	支 払	① 全断面	21.765	23.353				② 全断面収付けコンクリート			11.695			③ 全断面補強収付けコンクリート			10.911			④ 上半収付けコンクリート				10.214		⑤ 覆工コンクリート				2.119	2.695	⑥ 底版コンクリート				0.842	0.842	合 計	21.765	23.353	10.911	10.214	2.961 3.537	名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考	ボアホール	φ102 L=1600	本	157		スリット	φ102 L=1300	本	53	連続穿孔長 L=5.3m	名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考	ボアホール	φ102 L=1600	本	157		スリット	φ102 L=1300	本	53	連続穿孔長 L=5.3m
	名 称	掘 削 (m³/m)	収 付 け コンクリート (m³/m)	舗 装 付 け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
	設 計	支 払		設 計	支 払																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
① 全断面	18.716	20.670																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																						
② 全断面収付けコンクリート			10.911																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
③ 上半収付けコンクリート				10.214																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
④ 覆工コンクリート				2.119	2.735																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
⑤ 底版コンクリート				0.842	0.842																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
合 計	18.716	20.670	10.911	10.214	2.961 3.577																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
名 称	掘 削 (m³/m)	収 付 け コンクリート (m³/m)	舗 装 付 け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
	設 計	支 払		設 計	支 払																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
① 全断面	18.716	20.202																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																						
② 全断面収付けコンクリート			10.911																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
③ 上半収付けコンクリート				10.214																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
④ 覆工コンクリート				2.119	2.695																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
⑤ 底版コンクリート				0.842	0.842																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
合 計	18.716	20.202	10.911	10.214	2.961 3.537																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
名 称	掘 削 (m³/m)	収 付 け コンクリート (m³/m)	舗 装 付 け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
	設 計	支 払		設 計	支 払																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
① 全断面	21.765	23.353																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																						
② 全断面収付けコンクリート			11.695																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
③ 全断面補強収付けコンクリート			10.911																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
④ 上半収付けコンクリート				10.214																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
⑤ 覆工コンクリート				2.119	2.695																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
⑥ 底版コンクリート				0.842	0.842																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
合 計	21.765	23.353	10.911	10.214	2.961 3.537																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
名 称	掘 削 (m³/m)	収 付 け コンクリート (m³/m)	舗 装 付 け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
	設 計	支 払		設 計	支 払																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
① 全断面	18.716	20.670																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																						
② 全断面収付けコンクリート			10.911																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
③ 上半収付けコンクリート				10.214																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
④ 覆工コンクリート				2.119	2.735																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
⑤ 底版コンクリート				0.842	0.842																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
合 計	18.716	20.670	10.911	10.214	2.961 3.577																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
名 称	掘 削 (m³/m)	収 付 け コンクリート (m³/m)	舗 装 付 け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
	設 計	支 払		設 計	支 払																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
① 全断面	18.716	20.202																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																						
② 全断面収付けコンクリート			10.911																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
③ 上半収付けコンクリート				10.214																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
④ 覆工コンクリート				2.119	2.695																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
⑤ 底版コンクリート				0.842	0.842																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
合 計	18.716	20.202	10.911	10.214	2.961 3.537																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
名 称	掘 削 (m³/m)	収 付 け コンクリート (m³/m)	舗 装 付 け コンクリート (m³/m)	コンクリート (m³/m)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
	設 計	支 払		設 計	支 払																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
① 全断面	21.765	23.353																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																						
② 全断面収付けコンクリート			11.695																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
③ 全断面補強収付けコンクリート			10.911																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
④ 上半収付けコンクリート				10.214																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
⑤ 覆工コンクリート				2.119	2.695																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
⑥ 底版コンクリート				0.842	0.842																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
合 計	21.765	23.353	10.911	10.214	2.961 3.537																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
ボアホール	φ102 L=1600	本	157																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
スリット	φ102 L=1300	本	53	連続穿孔長 L=5.3m																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
名 称	形状・寸法	単位	数 量	備 考																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
ボアホール	φ102 L=1600	本	157																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
スリット	φ102 L=1300	本	53	連続穿孔長 L=5.3m																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				

正誤表(63)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

21 / 40

避難連絡坑施工次第図(1)(参考図) S=1:250

(下り線) CⅡ-L(H)-B 断面 STA. 844+41

(上り線) CⅡ-L-B 断面 STA. 844+36

標準発破工法区間 L=9900

制破発破工法区間 L=9300

無発破工法区間(削岩工法) L=9900

非常駐車帯中心 トンネル中心

非常駐車帯中心 トンネル中心

ホイルジャンプ 2ブーム油圧150kg級

ホイルジャンプ 2ブーム油圧150kg級

油圧クローラドリル

【上り線防護工設置】上り線トンネル夜間通行止め規制

①-1計画工計器設置

③-2掘削装置に防護工設置

【制破発破工法】

②穿孔(油圧クローラドリル150kg級)

③ずり掘削・撤出(ホイルローダ3.07級)

④受け付け(受け機207級)

⑤ロックボルト打設(油圧クローラドリル150kg級)

【削岩工法(油圧くさび)】

⑥穿孔(ホイルジャンプ2ブーム油圧150kg級)

※SASロッドφ102mm連続穿孔用

⑦一次破砕(油圧くさび削石力220N級)

設計図
避難連絡坑
施工次第図
(1)(参考
図)

正

21 / 40

避難連絡坑施工次第図(1)(参考図) S=1:250

(下り線) CⅡ-L(H)-B 断面 STA. 844+41

(上り線) CⅡ-L-B 断面 STA. 844+36

標準発破工法区間 L=9900

制破発破工法区間 L=16207

無発破工法区間(削岩工法) L=9900

非常駐車帯中心 トンネル中心

非常駐車帯中心 トンネル中心

ホイルジャンプ 2ブーム油圧150kg級

ホイルジャンプ 2ブーム油圧150kg級

油圧クローラドリル

【上り線防護工設置】上り線トンネル夜間通行止め規制

①-1計画工計器設置

③-2掘削装置に防護工設置

【制破発破工法】

②穿孔(油圧クローラドリル150kg級)

③ずり掘削・撤出(ホイルローダ3.07級)

④受け付け(受け機207級)

⑤ロックボルト打設(油圧クローラドリル150kg級)

【削岩工法(油圧くさび)】

⑥穿孔(ホイルジャンプ2ブーム油圧150kg級)

※SASロッドφ102mm連続穿孔用

⑦一次破砕(油圧くさび削石力220N級)

設計図
避難連絡坑
施工次第図
(1)(参考
図)

正誤表(64)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

正

設計図

避難連絡坑
施工次第図
(2) (参考
図)

避難連絡坑施工次第図(2)(参考図) S=1:250

(下り線) CII-L(H)-B 断面 STA. 844+41

(上り線) CII-L-B 断面 STA. 844+36

③支保工撤去
④連続コアボーリングφ160mm(電動式コアボーリングマシン)
⑤ワイヤーソー通し孔φ54mm(電動式コアボーリングマシン)
⑥フォーク挿入孔φ180mm(電動式コアボーリングマシン)
⑦ワイヤーソー切断(ワイヤーソー専用機械)

③コンクリートブロック撤去(フォークリフト5t級)
④切断面の凹凸処理、覆工打設

ワイヤーソーによる覆工切断・撤出概要図 S=1:100

避難連絡坑側接続部の補強工 S=1:100

補強コンクリート σ_{ck}=36N/mm²

アンカー定着工 D25 (L=500mm)

補強コンクリート t=250 σ_{ck}=36N/mm²

掘下げ(増戻し土)

掘下げ(増戻し土)

ワイヤーソー通し孔 剛孔長

ワイヤーソー切断 (φ54mm)

ワイヤーソー挿入 (φ180mm)

フォーク挿入 (φ180mm)

連続コアボーリング (φ160mm)

ワイヤーソー通し孔

剛孔長

避難連絡坑施工次第図(2)(参考図) S=1:250

(下り線) CII-L(H)-B 断面 STA. 844+41

(上り線) CII-L-B 断面 STA. 844+36

③支保工撤去
④連続コアボーリングφ160mm(電動式コアボーリングマシン)
⑤ワイヤーソー通し孔φ54mm(電動式コアボーリングマシン)
⑥フォーク挿入孔φ180mm(電動式コアボーリングマシン)
⑦ワイヤーソー切断(ワイヤーソー専用機械)

③コンクリートブロック撤去(フォークリフト5t級)
④切断面の凹凸処理、覆工打設

ワイヤーソーによる覆工切断・撤出概要図 S=1:100

避難連絡坑側接続部の補強工 S=1:100

補強コンクリート σ_{ck}=36N/mm²

アンカー定着工 D25 (L=500mm)

補強コンクリート t=250 σ_{ck}=36N/mm²

掘下げ(増戻し土)

掘下げ(増戻し土)

ワイヤーソー通し孔 剛孔長

ワイヤーソー切断 (φ54mm)

ワイヤーソー挿入 (φ180mm)

フォーク挿入 (φ180mm)

連続コアボーリング (φ160mm)

ワイヤーソー通し孔

剛孔長

避難連絡坑施工次第図(2)(参考図) S=1:250

(下り線) CII-L(H)-B 断面 STA. 844+41

(上り線) CII-L-B 断面 STA. 844+36

③支保工撤去
④連続コアボーリングφ160mm(電動式コアボーリングマシン)
⑤ワイヤーソー通し孔φ54mm(電動式コアボーリングマシン)
⑥フォーク挿入孔φ180mm(電動式コアボーリングマシン)
⑦ワイヤーソー切断(ワイヤーソー専用機械)

③コンクリートブロック撤去(フォークリフト5t級)
④切断面の凹凸処理、覆工打設

ワイヤーソーによる覆工切断・撤出概要図 S=1:100

避難連絡坑側接続部の補強工 S=1:100

補強コンクリート σ_{ck}=36N/mm²

アンカー定着工 D25 (L=500mm)

補強コンクリート t=250 σ_{ck}=36N/mm²

掘下げ(増戻し土)

掘下げ(増戻し土)

ワイヤーソー通し孔 剛孔長

ワイヤーソー切断 (φ54mm)

ワイヤーソー挿入 (φ180mm)

フォーク挿入 (φ180mm)

連続コアボーリング (φ160mm)

ワイヤーソー通し孔

剛孔長

避難連絡坑施工次第図(2)(参考図) S=1:250

(下り線) CII-L(H)-B 断面 STA. 844+41

(上り線) CII-L-B 断面 STA. 844+36

③支保工撤去
④連続コアボーリングφ160mm(電動式コアボーリングマシン)
⑤ワイヤーソー通し孔φ54mm(電動式コアボーリングマシン)
⑥フォーク挿入孔φ180mm(電動式コアボーリングマシン)
⑦ワイヤーソー切断(ワイヤーソー専用機械)

③コンクリートブロック撤去(フォークリフト5t級)
④切断面の凹凸処理、覆工打設

ワイヤーソーによる覆工切断・撤出概要図 S=1:100

避難連絡坑側接続部の補強工 S=1:100

補強コンクリート σ_{ck}=36N/mm²

アンカー定着工 D25 (L=500mm)

補強コンクリート t=250 σ_{ck}=36N/mm²

掘下げ(増戻し土)

掘下げ(増戻し土)

ワイヤーソー通し孔 剛孔長

ワイヤーソー切断 (φ54mm)

ワイヤーソー挿入 (φ180mm)

フォーク挿入 (φ180mm)

連続コアボーリング (φ160mm)

ワイヤーソー通し孔

剛孔長

避難連絡坑施工次第図(2)(参考図) S=1:250

(下り線) CII-L(H)-B 断面 STA. 844+41

(上り線) CII-L-B 断面 STA. 844+36

③支保工撤去
④連続コアボーリングφ160mm(電動式コアボーリングマシン)
⑤ワイヤーソー通し孔φ54mm(電動式コアボーリングマシン)
⑥フォーク挿入孔φ180mm(電動式コアボーリングマシン)
⑦ワイヤーソー切断(ワイヤーソー専用機械)

③コンクリートブロック撤去(フォークリフト5t級)
④切断面の凹凸処理、覆工打設

ワイヤーソーによる覆工切断・撤出概要図 S=1:100

避難連絡坑側接続部の補強工 S=1:100

補強コンクリート σ_{ck}=36N/mm²

アンカー定着工 D25 (L=500mm)

補強コンクリート t=250 σ_{ck}=36N/mm²

掘下げ(増戻し土)

掘下げ(増戻し土)

ワイヤーソー通し孔 剛孔長

ワイヤーソー切断 (φ54mm)

ワイヤーソー挿入 (φ180mm)

フォーク挿入 (φ180mm)

連続コアボーリング (φ160mm)

ワイヤーソー通し孔

剛孔長

正誤表(65)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

設計図

避難連絡坑
施工次第図
(4) (参考
図)

正

避難連絡坑施工次第図 (4) S=1:250

(下り線) C1-L(H)-B 断面 STA. 851+05

(上り線) C1-a-B 断面 STA. 851+00

避難連絡坑側接続部の補強工 S=1:100

ワイヤーソーによる覆工切断・撤出概要図 S=1:100

図面内容: 避難連絡坑の断面図、補強工の断面図、ワイヤーソーによる覆工切断・撤出概要図。図面には、トンネルの断面、補強工の断面、ワイヤーソーによる覆工切断・撤出概要図が示されています。また、トンネルの断面には、トンネルの中心線、トンネルの断面形状、トンネルの断面寸法などが示されています。補強工の断面には、補強工の断面形状、補強工の断面寸法、補強工の断面位置などが示されています。ワイヤーソーによる覆工切断・撤出概要図には、ワイヤーソーによる覆工切断・撤出の概要、ワイヤーソーによる覆工切断・撤出の寸法、ワイヤーソーによる覆工切断・撤出の位置などが示されています。

道東自動車道 東占冠トンネル工事			
図面の種類	避難連絡坑施工次第図 (4)		
図尺	図示	図面番号	-
設計者名	特許会社	オリエンタルコンサルタンツ	
施工者名	特許会社	オリエンタルコンサルタンツ	
業務所名	東京本島建設株式会社 北海道支社 建設部		

避難連絡坑施工次第図 (4) S=1:250

(下り線) C1-L(H)-B 断面 STA. 851+05

(上り線) C1-a-B 断面 STA. 851+00

避難連絡坑側接続部の補強工 S=1:100

ワイヤーソーによる覆工切断・撤出概要図 S=1:100

図面内容: 避難連絡坑の断面図、補強工の断面図、ワイヤーソーによる覆工切断・撤出概要図。図面には、トンネルの断面、補強工の断面、ワイヤーソーによる覆工切断・撤出概要図が示されています。また、トンネルの断面には、トンネルの中心線、トンネルの断面形状、トンネルの断面寸法などが示されています。補強工の断面には、補強工の断面形状、補強工の断面寸法、補強工の断面位置などが示されています。ワイヤーソーによる覆工切断・撤出概要図には、ワイヤーソーによる覆工切断・撤出の概要、ワイヤーソーによる覆工切断・撤出の寸法、ワイヤーソーによる覆工切断・撤出の位置などが示されています。

道東自動車道 東占冠トンネル工事			
図面の種類	避難連絡坑施工次第図 (4)		
図尺	図示	図面番号	-
設計者名	特許会社	オリエンタルコンサルタンツ	
施工者名	特許会社	オリエンタルコンサルタンツ	
業務所名	東京本島建設株式会社 北海道支社 建設部		

正誤表(66)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																																																																																																																																			
誤	契約参考図書 滝の沢川橋 全体一般図 (2)	<div><div>27 / 49</div><div><div><div>滝の沢川橋 全体一般図 (2)</div><div><div><div>上部工断面図 S=1:200 (別工事) Ⅱ期線 下り線</div><div><div>数量表</div><div><table><tr><th>項目</th><th>単位</th><th>数 量</th><th>摘要</th></tr><tr><td>深礎杭 φ2500 L=7.5m</td><td>m</td><td>45.0</td><td>6本</td></tr><tr><td>砂利(コング) t=15cm (A)</td><td>m²</td><td>353.3</td><td></td></tr><tr><td>コンクリート A1-3(A)</td><td>m³</td><td>807.7</td><td></td></tr><tr><td>コンクリート B2-1(A)</td><td>m³</td><td>1,207.1</td><td></td></tr><tr><td>型枠C(A)</td><td>m²</td><td>1,472.9</td><td></td></tr><tr><td>鉄筋A(A)</td><td>t</td><td>121.035</td><td></td></tr><tr><td>構造物掘削</td><td>m³</td><td>1,592.0</td><td>※1</td></tr><tr><td>埋戻し</td><td>m³</td><td>345.1</td><td></td></tr><tr><td>表込め</td><td>m³</td><td>794.2</td><td></td></tr></table></div><div>※1 付替道路掘削は含まない</div></div><div><div>下部工正面図 S=1:400</div><div><div>A1橋台 Ⅱ期線 下り線</div><div><div>P2橋脚 (別工事) Ⅱ期線 下り線</div></div></div></div></div><div><div>設計条件</div><div><table><tr><th colspan="2">設 計 条 件</th></tr><tr><td>橋 長</td><td>311.500 m</td></tr><tr><td>橋 幅 員</td><td>第1種 2線 B 規格 設計速度 V=100 km/h</td></tr><tr><td>荷 重</td><td>B 活 荷 重</td></tr><tr><td>形 式</td><td>PC4径間連続橋桁橋</td></tr><tr><td>支 間</td><td>58.700+104.000+97.000+50.200 m</td></tr><tr><td>桁 間 隔</td><td>9.760 m</td></tr><tr><td>斜 角</td><td>A1 90° 00' 00" A2 90° 00' 00"</td></tr><tr><td>平 面 線 形</td><td>A=1000 m ~ R=∞</td></tr><tr><td>横 断 勾 配</td><td>U 850‰ ~ 0.000‰ ~ Z 530‰ ~ Z 650‰</td></tr><tr><td>縦 断 勾 配</td><td>U 75‰</td></tr><tr><td>設 計 重 度</td><td>地質調査未実施</td></tr></table></div><div><div>一級河川鶴川 S=1:600 計画高水流量 Q=900 (m³/sec)</div><div><div>普通河川 滝の沢川 S=1:200 計画高水流量 Q=120 (m³/sec)</div></div></div></div></div><div>27 / 49</div></div><td rowspan="2">正</td><td rowspan="2">滝の沢川橋 全体一般図 (2)</td><td><div><div>27 / 49</div><div><div><div>滝の沢川橋 全体一般図 (2)</div><div><div><div>上部工断面図 S=1:200 (別工事) Ⅱ期線 下り線</div><div><div>数量表</div><div><table><tr><th>項目</th><th>単位</th><th>数 量</th><th>摘要</th></tr><tr><td>深礎杭 φ2500 L=7.5m</td><td>m</td><td>45.0</td><td>6本</td></tr><tr><td>砂利(コング) t=15cm (A)</td><td>m²</td><td>353.3</td><td></td></tr><tr><td>コンクリート A1-3(A)</td><td>m³</td><td>807.7</td><td></td></tr><tr><td>コンクリート B2-1(A)</td><td>m³</td><td>1,207.1</td><td></td></tr><tr><td>型枠C(A)</td><td>m²</td><td>1,472.9</td><td></td></tr><tr><td>鉄筋A(A)</td><td>t</td><td>121.035</td><td></td></tr><tr><td>構造物掘削</td><td>m³</td><td>951.6</td><td>※1</td></tr><tr><td>埋戻し</td><td>m³</td><td>345.1</td><td></td></tr><tr><td>表込め</td><td>m³</td><td>794.2</td><td></td></tr></table></div><div>※1 付替道路掘削は含まない</div></div><div><div>下部工正面図 S=1:400</div><div><div>A1橋台 Ⅱ期線 下り線</div><div><div>P2橋脚 (別工事) Ⅱ期線 下り線</div></div></div></div></div><div><div>設計条件</div><div><table><tr><th colspan="2">設 計 条 件</th></tr><tr><td>橋 長</td><td>311.500 m</td></tr><tr><td>橋 幅 員</td><td>第1種 2線 B 規格 設計速度 V=100 km/h</td></tr><tr><td>荷 重</td><td>B 活 荷 重</td></tr><tr><td>形 式</td><td>PC4径間連続橋桁橋</td></tr><tr><td>支 間</td><td>58.700+104.000+97.000+50.200 m</td></tr><tr><td>桁 間 隔</td><td>9.760 m</td></tr><tr><td>斜 角</td><td>A1 90° 00' 00" A2 90° 00' 00"</td></tr><tr><td>平 面 線 形</td><td>A=1000 m ~ R=∞</td></tr><tr><td>横 断 勾 配</td><td>U 850‰ ~ 0.000‰ ~ Z 530‰ ~ Z 650‰</td></tr><tr><td>縦 断 勾 配</td><td>U 75‰</td></tr><tr><td>設 計 重 度</td><td>地質調査未実施</td></tr></table></div><div><div>一級河川鶴川 S=1:600 計画高水流量 Q=900 (m³/sec)</div><div><div>普通河川 滝の沢川 S=1:200 計画高水流量 Q=120 (m³/sec)</div></div></div></div></div><div>27 / 49</div></div></div></div></td></div></div>	項目	単位	数 量	摘要	深礎杭 φ2500 L=7.5m	m	45.0	6本	砂利(コング) t=15cm (A)	m ²	353.3		コンクリート A1-3(A)	m ³	807.7		コンクリート B2-1(A)	m ³	1,207.1		型枠C(A)	m ²	1,472.9		鉄筋A(A)	t	121.035		構造物掘削	m ³	1,592.0	※1	埋戻し	m ³	345.1		表込め	m ³	794.2		設 計 条 件		橋 長	311.500 m	橋 幅 員	第1種 2線 B 規格 設計速度 V=100 km/h	荷 重	B 活 荷 重	形 式	PC4径間連続橋桁橋	支 間	58.700+104.000+97.000+50.200 m	桁 間 隔	9.760 m	斜 角	A1 90° 00' 00" A2 90° 00' 00"	平 面 線 形	A=1000 m ~ R=∞	横 断 勾 配	U 850‰ ~ 0.000‰ ~ Z 530‰ ~ Z 650‰	縦 断 勾 配	U 75‰	設 計 重 度	地質調査未実施	正	滝の沢川橋 全体一般図 (2)	<div><div>27 / 49</div><div><div><div>滝の沢川橋 全体一般図 (2)</div><div><div><div>上部工断面図 S=1:200 (別工事) Ⅱ期線 下り線</div><div><div>数量表</div><div><table><tr><th>項目</th><th>単位</th><th>数 量</th><th>摘要</th></tr><tr><td>深礎杭 φ2500 L=7.5m</td><td>m</td><td>45.0</td><td>6本</td></tr><tr><td>砂利(コング) t=15cm (A)</td><td>m²</td><td>353.3</td><td></td></tr><tr><td>コンクリート A1-3(A)</td><td>m³</td><td>807.7</td><td></td></tr><tr><td>コンクリート B2-1(A)</td><td>m³</td><td>1,207.1</td><td></td></tr><tr><td>型枠C(A)</td><td>m²</td><td>1,472.9</td><td></td></tr><tr><td>鉄筋A(A)</td><td>t</td><td>121.035</td><td></td></tr><tr><td>構造物掘削</td><td>m³</td><td>951.6</td><td>※1</td></tr><tr><td>埋戻し</td><td>m³</td><td>345.1</td><td></td></tr><tr><td>表込め</td><td>m³</td><td>794.2</td><td></td></tr></table></div><div>※1 付替道路掘削は含まない</div></div><div><div>下部工正面図 S=1:400</div><div><div>A1橋台 Ⅱ期線 下り線</div><div><div>P2橋脚 (別工事) Ⅱ期線 下り線</div></div></div></div></div><div><div>設計条件</div><div><table><tr><th colspan="2">設 計 条 件</th></tr><tr><td>橋 長</td><td>311.500 m</td></tr><tr><td>橋 幅 員</td><td>第1種 2線 B 規格 設計速度 V=100 km/h</td></tr><tr><td>荷 重</td><td>B 活 荷 重</td></tr><tr><td>形 式</td><td>PC4径間連続橋桁橋</td></tr><tr><td>支 間</td><td>58.700+104.000+97.000+50.200 m</td></tr><tr><td>桁 間 隔</td><td>9.760 m</td></tr><tr><td>斜 角</td><td>A1 90° 00' 00" A2 90° 00' 00"</td></tr><tr><td>平 面 線 形</td><td>A=1000 m ~ R=∞</td></tr><tr><td>横 断 勾 配</td><td>U 850‰ ~ 0.000‰ ~ Z 530‰ ~ Z 650‰</td></tr><tr><td>縦 断 勾 配</td><td>U 75‰</td></tr><tr><td>設 計 重 度</td><td>地質調査未実施</td></tr></table></div><div><div>一級河川鶴川 S=1:600 計画高水流量 Q=900 (m³/sec)</div><div><div>普通河川 滝の沢川 S=1:200 計画高水流量 Q=120 (m³/sec)</div></div></div></div></div><div>27 / 49</div></div></div></div>	項目	単位	数 量	摘要	深礎杭 φ2500 L=7.5m	m	45.0	6本	砂利(コング) t=15cm (A)	m ²	353.3		コンクリート A1-3(A)	m ³	807.7		コンクリート B2-1(A)	m ³	1,207.1		型枠C(A)	m ²	1,472.9		鉄筋A(A)	t	121.035		構造物掘削	m ³	951.6	※1	埋戻し	m ³	345.1		表込め	m ³	794.2		設 計 条 件		橋 長	311.500 m	橋 幅 員	第1種 2線 B 規格 設計速度 V=100 km/h	荷 重	B 活 荷 重	形 式	PC4径間連続橋桁橋	支 間	58.700+104.000+97.000+50.200 m	桁 間 隔	9.760 m	斜 角	A1 90° 00' 00" A2 90° 00' 00"	平 面 線 形	A=1000 m ~ R=∞	横 断 勾 配	U 850‰ ~ 0.000‰ ~ Z 530‰ ~ Z 650‰	縦 断 勾 配	U 75‰	設 計 重 度	地質調査未実施
		項目	単位	数 量	摘要																																																																																																																																
深礎杭 φ2500 L=7.5m	m	45.0	6本																																																																																																																																		
砂利(コング) t=15cm (A)	m ²	353.3																																																																																																																																			
コンクリート A1-3(A)	m ³	807.7																																																																																																																																			
コンクリート B2-1(A)	m ³	1,207.1																																																																																																																																			
型枠C(A)	m ²	1,472.9																																																																																																																																			
鉄筋A(A)	t	121.035																																																																																																																																			
構造物掘削	m ³	1,592.0	※1																																																																																																																																		
埋戻し	m ³	345.1																																																																																																																																			
表込め	m ³	794.2																																																																																																																																			
設 計 条 件																																																																																																																																					
橋 長	311.500 m																																																																																																																																				
橋 幅 員	第1種 2線 B 規格 設計速度 V=100 km/h																																																																																																																																				
荷 重	B 活 荷 重																																																																																																																																				
形 式	PC4径間連続橋桁橋																																																																																																																																				
支 間	58.700+104.000+97.000+50.200 m																																																																																																																																				
桁 間 隔	9.760 m																																																																																																																																				
斜 角	A1 90° 00' 00" A2 90° 00' 00"																																																																																																																																				
平 面 線 形	A=1000 m ~ R=∞																																																																																																																																				
横 断 勾 配	U 850‰ ~ 0.000‰ ~ Z 530‰ ~ Z 650‰																																																																																																																																				
縦 断 勾 配	U 75‰																																																																																																																																				
設 計 重 度	地質調査未実施																																																																																																																																				
項目	単位	数 量	摘要																																																																																																																																		
深礎杭 φ2500 L=7.5m	m	45.0	6本																																																																																																																																		
砂利(コング) t=15cm (A)	m ²	353.3																																																																																																																																			
コンクリート A1-3(A)	m ³	807.7																																																																																																																																			
コンクリート B2-1(A)	m ³	1,207.1																																																																																																																																			
型枠C(A)	m ²	1,472.9																																																																																																																																			
鉄筋A(A)	t	121.035																																																																																																																																			
構造物掘削	m ³	951.6	※1																																																																																																																																		
埋戻し	m ³	345.1																																																																																																																																			
表込め	m ³	794.2																																																																																																																																			
設 計 条 件																																																																																																																																					
橋 長	311.500 m																																																																																																																																				
橋 幅 員	第1種 2線 B 規格 設計速度 V=100 km/h																																																																																																																																				
荷 重	B 活 荷 重																																																																																																																																				
形 式	PC4径間連続橋桁橋																																																																																																																																				
支 間	58.700+104.000+97.000+50.200 m																																																																																																																																				
桁 間 隔	9.760 m																																																																																																																																				
斜 角	A1 90° 00' 00" A2 90° 00' 00"																																																																																																																																				
平 面 線 形	A=1000 m ~ R=∞																																																																																																																																				
横 断 勾 配	U 850‰ ~ 0.000‰ ~ Z 530‰ ~ Z 650‰																																																																																																																																				
縦 断 勾 配	U 75‰																																																																																																																																				
設 計 重 度	地質調査未実施																																																																																																																																				

正誤表(67)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																																																																																											
割掛対象表 参考内訳書 1/5	誤	<div>割掛対象表参考内訳書 1 / 5</div> <div>【共通仮設費】</div> <table><tr><th>割掛対象表の項目名称</th><th>工事の内容</th><th>数量内訳 (参考)</th><th>図面</th></tr><tr><td>工 事 用 機 械 運 搬 費 (ト ン ネ ル)</td><td>トンネル工で使用する質量 20t 以上の建設機械の貨物自動車等による運搬及び運搬時の損料に要する費用をいう。</td><td>○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 おーいーず (トクタショベル) サイドダンプ 3.0m³級 24 t : 1 台ー1 往復 ダンプトラック 25 t 積み 20 t : 8 台ー1 往復</td><td>ー</td></tr><tr><td>工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (土 工)</td><td>本線部道路掘削、客土掘削及び盛土工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。</td><td>○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 リッパ付ブルドーザ 32 t : 8 台ー1 往復 バックホウ 1.0m³ 以上 : 8 台ー1 往復 湿地ブルドーザ 20 t 級 : 8 台ー1 往復</td><td>ー</td></tr><tr><td>工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (自 工 区 外 盛 土 場)</td><td>自工区外盛土場で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。</td><td>○現場 (一線沢盛土場) から基地 【運搬距離ー約 150km (片道)】 湿地ブルドーザ 20 t 級 : 1 台ー1 往復</td><td>ー</td></tr><tr><td>工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (ト ン ネ ル)</td><td>トンネル工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。</td><td>○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 3 プームホイールジャンボ 170 k g 級 : 1 台ー1 往復 2 プームホイールジャンボ 150 k g 級 : 1 台ー1 往復 コンクリート吹付機エレクトラ型 6～22m³/h 級 : 1 台ー1 往復 コンクリート吹付機 20m³/h 級 : 1 台ー1 往復</td><td>ー</td></tr><tr><td>工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (仮 設 構 造 物 工)</td><td>仮設構造物工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。</td><td>○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 クローラークレーン 200 t 級 : 1 台ー2 往復 クローラークレーン 120 t 級 : 1 台ー1 往復 クローラークレーン 50～55 t 級 : 1 台ー1 往復 クローラークレーン 65～70 t 級 : 1 台ー1 往復</td><td>ー</td></tr><tr><td>工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (地 盤 改 良)</td><td>地盤改良工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。</td><td>○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 バックホウ 1.4 m³級 (ベースマシン) : 1 台ー1 往復</td><td>ー</td></tr><tr><td>仮 設 材 等 運 搬 費 (ト ン ネ ル)</td><td>トンネル工で使用する仮設材 (H型鋼、鋼矢板、覆工板等) の運搬に要する費用をいう。</td><td>○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 避難連絡坑防護工で使用する仮設材の運搬費</td><td>ー</td></tr><tr><td>仮 設 材 等 運 搬 費 (仮 設 構 造 物 工)</td><td>仮設構造物工で使用する仮設材 (H型鋼、鋼矢板、覆工板等) の運搬に要する費用をいう。</td><td>○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 工事用仮桟橋工で使用する仮設材の運搬費</td><td>ー</td></tr><tr><td>電 力 基 本 料 金 費</td><td>電力等の基本料に要する費用をいう。</td><td>電力基本料金費ートンネル高圧電力 A 総電力使用量 : 382 万 kwh ー北海道電力 (株)</td><td>ー</td></tr><tr><td>土 質 等 試 験 費</td><td>施工管理要領に記載されている項目以外の試験に要する費用。</td><td>「JGS0172-2009 凍土性判定のための土の凍土試験方法」による試験ー1 検体 (盛土工 : 1 検体)</td><td>ー</td></tr></table>		割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳 (参考)	図面	工 事 用 機 械 運 搬 費 (ト ン ネ ル)	トンネル工で使用する質量 20t 以上の建設機械の貨物自動車等による運搬及び運搬時の損料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 おーいーず (トクタショベル) サイドダンプ 3.0m ³ 級 24 t : 1 台ー1 往復 ダンプトラック 25 t 積み 20 t : 8 台ー1 往復	ー	工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (土 工)	本線部道路掘削、客土掘削及び盛土工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 リッパ付ブルドーザ 32 t : 8 台ー1 往復 バックホウ 1.0m ³ 以上 : 8 台ー1 往復 湿地ブルドーザ 20 t 級 : 8 台ー1 往復	ー	工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (自 工 区 外 盛 土 場)	自工区外盛土場で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○現場 (一線沢盛土場) から基地 【運搬距離ー約 150km (片道)】 湿地ブルドーザ 20 t 級 : 1 台ー1 往復	ー	工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (ト ン ネ ル)	トンネル工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 3 プームホイールジャンボ 170 k g 級 : 1 台ー1 往復 2 プームホイールジャンボ 150 k g 級 : 1 台ー1 往復 コンクリート吹付機エレクトラ型 6～22m ³ /h 級 : 1 台ー1 往復 コンクリート吹付機 20m ³ /h 級 : 1 台ー1 往復	ー	工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (仮 設 構 造 物 工)	仮設構造物工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 クローラークレーン 200 t 級 : 1 台ー2 往復 クローラークレーン 120 t 級 : 1 台ー1 往復 クローラークレーン 50～55 t 級 : 1 台ー1 往復 クローラークレーン 65～70 t 級 : 1 台ー1 往復	ー	工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (地 盤 改 良)	地盤改良工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 バックホウ 1.4 m ³ 級 (ベースマシン) : 1 台ー1 往復	ー	仮 設 材 等 運 搬 費 (ト ン ネ ル)	トンネル工で使用する仮設材 (H型鋼、鋼矢板、覆工板等) の運搬に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 避難連絡坑防護工で使用する仮設材の運搬費	ー	仮 設 材 等 運 搬 費 (仮 設 構 造 物 工)	仮設構造物工で使用する仮設材 (H型鋼、鋼矢板、覆工板等) の運搬に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 工事用仮桟橋工で使用する仮設材の運搬費	ー	電 力 基 本 料 金 費	電力等の基本料に要する費用をいう。	電力基本料金費ートンネル高圧電力 A 総電力使用量 : 382 万 kwh ー北海道電力 (株)	ー	土 質 等 試 験 費	施工管理要領に記載されている項目以外の試験に要する費用。	「JGS0172-2009 凍土性判定のための土の凍土試験方法」による試験ー1 検体 (盛土工 : 1 検体)	ー	正	<div>割掛対象表参考内訳書 1 / 5</div> <div>【共通仮設費】</div> <table><tr><th>割掛対象表の項目名称</th><th>工事の内容</th><th>数量内訳 (参考)</th><th>図面</th></tr><tr><td>工 事 用 機 械 運 搬 費 (ト ン ネ ル)</td><td>トンネル工で使用する質量 20t 以上の建設機械の貨物自動車等による運搬及び運搬時の損料に要する費用をいう。</td><td>○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 おーいーず (トクタショベル) サイドダンプ 3.0m³級 24 t : 1 台ー1 往復 ダンプトラック 25 t 積み 20 t : 8 台ー1 往復</td><td>ー</td></tr><tr><td>工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (土 工)</td><td>本線部道路掘削、客土掘削及び盛土工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。</td><td>○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 リッパ付ブルドーザ 32 t : 8 台ー1 往復 バックホウ 1.0m³ 以上 : 8 台ー1 往復 湿地ブルドーザ 20 t 級 : 8 台ー1 往復</td><td>ー</td></tr><tr><td>工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (自 工 区 外 盛 土 場)</td><td>自工区外盛土場で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。</td><td>○現場 (一線沢盛土場) から基地 【運搬距離ー約 150km (片道)】 湿地ブルドーザ 20 t 級 : 1 台ー1 往復</td><td>ー</td></tr><tr><td>工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (ト ン ネ ル)</td><td>トンネル工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。</td><td>○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 3 プームホイールジャンボ 170 k g 級 : 1 台ー1 往復 2 プームホイールジャンボ 150 k g 級 : 1 台ー1 往復 コンクリート吹付機エレクトラ型 6～22m³/h 級 : 1 台ー1 往復 コンクリート吹付機 20m³/h 級 : 1 台ー1 往復</td><td>ー</td></tr><tr><td>工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (仮 設 構 造 物 工)</td><td>仮設構造物工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。</td><td>○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 クローラークレーン 200 t 級 : 1 台ー3 往復 クローラークレーン 120 t 級 : 1 台ー2 往復 クローラークレーン 50 t ～55 t 級 : 1 台ー1 往復 クローラークレーン 65 t 級 : 1 台ー1 往復 クローラークレーン 70 t 級 : 1 台ー1 往復 ○現場内移動 【運搬距離-約 6km (片道)】 クローラークレーン 200 t 級 : 1 台-片道</td><td>ー</td></tr><tr><td>工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (地 盤 改 良)</td><td>地盤改良工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。</td><td>○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 バックホウ 1.4 m³級 (ベースマシン) : 1 台ー1 往復</td><td>ー</td></tr><tr><td>仮 設 材 等 運 搬 費 (ト ン ネ ル)</td><td>トンネル工で使用する仮設材 (H型鋼、鋼矢板、覆工板等) の運搬に要する費用をいう。</td><td>○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 避難連絡坑防護工で使用する仮設材の運搬費</td><td>ー</td></tr><tr><td>仮 設 材 等 運 搬 費 (仮 設 構 造 物 工)</td><td>仮設構造物工で使用する仮設材 (H型鋼、鋼矢板、覆工板等) の運搬に要する費用をいう。</td><td>○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 工事用仮桟橋工で使用する仮設材の運搬費</td><td>ー</td></tr><tr><td>電 力 基 本 料 金 費</td><td>電力等の基本料に要する費用をいう。</td><td>電力基本料金費ートンネル高圧電力 A 総電力使用量 : 384 万 kwh ー北海道電力 (株)</td><td>ー</td></tr><tr><td>土 質 等 試 験 費</td><td>施工管理要領に記載されている項目以外の試験に要する費用。</td><td>「JGS0172-2009 凍土性判定のための土の凍土試験方法」による試験ー1 検体 (盛土工 : 1 検体)</td><td>ー</td></tr></table>	割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳 (参考)	図面	工 事 用 機 械 運 搬 費 (ト ン ネ ル)	トンネル工で使用する質量 20t 以上の建設機械の貨物自動車等による運搬及び運搬時の損料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 おーいーず (トクタショベル) サイドダンプ 3.0m ³ 級 24 t : 1 台ー1 往復 ダンプトラック 25 t 積み 20 t : 8 台ー1 往復	ー	工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (土 工)	本線部道路掘削、客土掘削及び盛土工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 リッパ付ブルドーザ 32 t : 8 台ー1 往復 バックホウ 1.0m ³ 以上 : 8 台ー1 往復 湿地ブルドーザ 20 t 級 : 8 台ー1 往復	ー	工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (自 工 区 外 盛 土 場)	自工区外盛土場で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○現場 (一線沢盛土場) から基地 【運搬距離ー約 150km (片道)】 湿地ブルドーザ 20 t 級 : 1 台ー1 往復	ー	工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (ト ン ネ ル)	トンネル工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 3 プームホイールジャンボ 170 k g 級 : 1 台ー1 往復 2 プームホイールジャンボ 150 k g 級 : 1 台ー1 往復 コンクリート吹付機エレクトラ型 6～22m ³ /h 級 : 1 台ー1 往復 コンクリート吹付機 20m ³ /h 級 : 1 台ー1 往復	ー	工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (仮 設 構 造 物 工)	仮設構造物工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 クローラークレーン 200 t 級 : 1 台ー3 往復 クローラークレーン 120 t 級 : 1 台ー2 往復 クローラークレーン 50 t ～55 t 級 : 1 台ー1 往復 クローラークレーン 65 t 級 : 1 台ー1 往復 クローラークレーン 70 t 級 : 1 台ー1 往復 ○現場内移動 【運搬距離-約 6km (片道)】 クローラークレーン 200 t 級 : 1 台-片道	ー	工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (地 盤 改 良)	地盤改良工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 バックホウ 1.4 m ³ 級 (ベースマシン) : 1 台ー1 往復	ー	仮 設 材 等 運 搬 費 (ト ン ネ ル)	トンネル工で使用する仮設材 (H型鋼、鋼矢板、覆工板等) の運搬に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 避難連絡坑防護工で使用する仮設材の運搬費	ー	仮 設 材 等 運 搬 費 (仮 設 構 造 物 工)	仮設構造物工で使用する仮設材 (H型鋼、鋼矢板、覆工板等) の運搬に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 工事用仮桟橋工で使用する仮設材の運搬費	ー	電 力 基 本 料 金 費	電力等の基本料に要する費用をいう。	電力基本料金費ートンネル高圧電力 A 総電力使用量 : 384 万 kwh ー北海道電力 (株)	ー	土 質 等 試 験 費	施工管理要領に記載されている項目以外の試験に要する費用。	「JGS0172-2009 凍土性判定のための土の凍土試験方法」による試験ー1 検体 (盛土工 : 1 検体)	ー
	割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳 (参考)	図面																																																																																									
工 事 用 機 械 運 搬 費 (ト ン ネ ル)	トンネル工で使用する質量 20t 以上の建設機械の貨物自動車等による運搬及び運搬時の損料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 おーいーず (トクタショベル) サイドダンプ 3.0m ³ 級 24 t : 1 台ー1 往復 ダンプトラック 25 t 積み 20 t : 8 台ー1 往復	ー																																																																																										
工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (土 工)	本線部道路掘削、客土掘削及び盛土工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 リッパ付ブルドーザ 32 t : 8 台ー1 往復 バックホウ 1.0m ³ 以上 : 8 台ー1 往復 湿地ブルドーザ 20 t 級 : 8 台ー1 往復	ー																																																																																										
工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (自 工 区 外 盛 土 場)	自工区外盛土場で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○現場 (一線沢盛土場) から基地 【運搬距離ー約 150km (片道)】 湿地ブルドーザ 20 t 級 : 1 台ー1 往復	ー																																																																																										
工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (ト ン ネ ル)	トンネル工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 3 プームホイールジャンボ 170 k g 級 : 1 台ー1 往復 2 プームホイールジャンボ 150 k g 級 : 1 台ー1 往復 コンクリート吹付機エレクトラ型 6～22m ³ /h 級 : 1 台ー1 往復 コンクリート吹付機 20m ³ /h 級 : 1 台ー1 往復	ー																																																																																										
工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (仮 設 構 造 物 工)	仮設構造物工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 クローラークレーン 200 t 級 : 1 台ー2 往復 クローラークレーン 120 t 級 : 1 台ー1 往復 クローラークレーン 50～55 t 級 : 1 台ー1 往復 クローラークレーン 65～70 t 級 : 1 台ー1 往復	ー																																																																																										
工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (地 盤 改 良)	地盤改良工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 バックホウ 1.4 m ³ 級 (ベースマシン) : 1 台ー1 往復	ー																																																																																										
仮 設 材 等 運 搬 費 (ト ン ネ ル)	トンネル工で使用する仮設材 (H型鋼、鋼矢板、覆工板等) の運搬に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 避難連絡坑防護工で使用する仮設材の運搬費	ー																																																																																										
仮 設 材 等 運 搬 費 (仮 設 構 造 物 工)	仮設構造物工で使用する仮設材 (H型鋼、鋼矢板、覆工板等) の運搬に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 工事用仮桟橋工で使用する仮設材の運搬費	ー																																																																																										
電 力 基 本 料 金 費	電力等の基本料に要する費用をいう。	電力基本料金費ートンネル高圧電力 A 総電力使用量 : 382 万 kwh ー北海道電力 (株)	ー																																																																																										
土 質 等 試 験 費	施工管理要領に記載されている項目以外の試験に要する費用。	「JGS0172-2009 凍土性判定のための土の凍土試験方法」による試験ー1 検体 (盛土工 : 1 検体)	ー																																																																																										
割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳 (参考)	図面																																																																																										
工 事 用 機 械 運 搬 費 (ト ン ネ ル)	トンネル工で使用する質量 20t 以上の建設機械の貨物自動車等による運搬及び運搬時の損料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 おーいーず (トクタショベル) サイドダンプ 3.0m ³ 級 24 t : 1 台ー1 往復 ダンプトラック 25 t 積み 20 t : 8 台ー1 往復	ー																																																																																										
工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (土 工)	本線部道路掘削、客土掘削及び盛土工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 リッパ付ブルドーザ 32 t : 8 台ー1 往復 バックホウ 1.0m ³ 以上 : 8 台ー1 往復 湿地ブルドーザ 20 t 級 : 8 台ー1 往復	ー																																																																																										
工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (自 工 区 外 盛 土 場)	自工区外盛土場で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○現場 (一線沢盛土場) から基地 【運搬距離ー約 150km (片道)】 湿地ブルドーザ 20 t 級 : 1 台ー1 往復	ー																																																																																										
工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (ト ン ネ ル)	トンネル工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 3 プームホイールジャンボ 170 k g 級 : 1 台ー1 往復 2 プームホイールジャンボ 150 k g 級 : 1 台ー1 往復 コンクリート吹付機エレクトラ型 6～22m ³ /h 級 : 1 台ー1 往復 コンクリート吹付機 20m ³ /h 級 : 1 台ー1 往復	ー																																																																																										
工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (仮 設 構 造 物 工)	仮設構造物工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 クローラークレーン 200 t 級 : 1 台ー3 往復 クローラークレーン 120 t 級 : 1 台ー2 往復 クローラークレーン 50 t ～55 t 級 : 1 台ー1 往復 クローラークレーン 65 t 級 : 1 台ー1 往復 クローラークレーン 70 t 級 : 1 台ー1 往復 ○現場内移動 【運搬距離-約 6km (片道)】 クローラークレーン 200 t 級 : 1 台-片道	ー																																																																																										
工 事 用 機 械 分 解 組 立 費 (地 盤 改 良)	地盤改良工で使用する重建設機械の分解、組立、輸送及び運搬時の損料または賃料に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 バックホウ 1.4 m ³ 級 (ベースマシン) : 1 台ー1 往復	ー																																																																																										
仮 設 材 等 運 搬 費 (ト ン ネ ル)	トンネル工で使用する仮設材 (H型鋼、鋼矢板、覆工板等) の運搬に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 避難連絡坑防護工で使用する仮設材の運搬費	ー																																																																																										
仮 設 材 等 運 搬 費 (仮 設 構 造 物 工)	仮設構造物工で使用する仮設材 (H型鋼、鋼矢板、覆工板等) の運搬に要する費用をいう。	○基地から現場 【運搬距離ー約 140km (片道)】 工事用仮桟橋工で使用する仮設材の運搬費	ー																																																																																										
電 力 基 本 料 金 費	電力等の基本料に要する費用をいう。	電力基本料金費ートンネル高圧電力 A 総電力使用量 : 384 万 kwh ー北海道電力 (株)	ー																																																																																										
土 質 等 試 験 費	施工管理要領に記載されている項目以外の試験に要する費用。	「JGS0172-2009 凍土性判定のための土の凍土試験方法」による試験ー1 検体 (盛土工 : 1 検体)	ー																																																																																										

正誤表(68)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																																																																																																																				
割掛対象表 参考内訳書 2/5	誤	<div>割掛対象表参考内訳書 2 /5</div> <table><tr><th>割掛対象表の項目名称</th><th>工事の内容</th><th>数量内訳（参考）</th><th>図面</th></tr><tr><td>地 質 試 験 費</td><td>平板載荷試験等に要する費用をいう。</td><td>STA. 834+54.867 付近 C-Bx：1 箇所</td><td>—</td></tr><tr><td>ロックボルト長さ検査費</td><td>トンネルのロックボルト長さ検査に要する費用をいう。</td><td>超音波探傷器供用日数 ：43.6ヶ月</td><td>—</td></tr><tr><td>監 督 員 詰 所 費</td><td>監督員詰所の営繕（設置・撤去、維持・補修）に要する費用をいう。</td><td>建物面積：30.0 m²程度 工事期間：78.0 ヶ月</td><td>—</td></tr><tr><td>火 薬 庫 費</td><td>火薬庫の営繕（設置・撤去、維持・補修）に要する費用をいう。</td><td>火薬庫・火工品庫・取扱所・火工所 ：43.0ヶ月</td><td>—</td></tr><tr><td>トンネル呼吸用防護具費</td><td>トンネル工事における電動ファン付き粉じん用呼吸用防護具に要する費用をいう。</td><td>電動ファン付呼吸用保護具 掘削延長：2,449m</td><td>—</td></tr><tr><td>非 破 壊 検 査 試 験 費</td><td>コンクリート構造物の非破壊検査による鉄筋かぶり確認に要する費用をいう。</td><td>起点側坑門工－上向：2 箇所、側面：4 箇所 C-Bx－上向：2 箇所、側面：4 箇所</td><td>—</td></tr><tr><td>基 準 試 験 費</td><td>中流動コンクリートの配合を決定するための基準試験に要する費用をいう。</td><td>基準試験 A（T1-4）試し練り：1 回 実機試験：1 回 基準試験 B（T3-4）試し練り：1 回 実機試験：1 回</td><td>—</td></tr><tr><td>配 合 試 験 費</td><td>地盤改良工及び安定処理工の室内配合試験に要する費用をいう。</td><td>起点側坑門工付近：1 回 終点側坑門工付近：1 回</td><td>—</td></tr></table> <div>【準備工事費】</div> <table><tr><th>割掛対象表の項目名称</th><th>工事の内容</th><th>数量内訳（参考）</th><th>図面</th></tr><tr><td>工 事 用 道 路 維 持 補 修 費</td><td>工事用道路（本線内工事用道路を除く）の維持（散水）に要する費用をいう。</td><td>散水車 5,500 L ：34.5 ヶ月 側道、滝の沢工事用道路、道道夕張新得線、道道石勝高原幾寅線</td><td>—</td></tr><tr><td>工 事 車 両 泥 落 し 装 置 費</td><td>泥落とし装置に要する費用をいう。</td><td>○滝の沢工事用道路①出入口付近：1 箇所 鋼製泥落とし装置（全輪かさ上げ乾式型） 設置・撤去：1 回 設置期間：49 ヶ月 ○STA. 828+60 付近：1 箇所 鋼製泥落とし装置（全輪かさ上げ乾式型） 設置・撤去：1 回 設置期間：49 ヶ月</td><td>—</td></tr><tr><td>坑 内 外 仮 設 備 保 守 費</td><td>坑内及び坑外の仮設備の維持・点検保守に要する費用をいう。</td><td>昼夜 2 交代（9h2 方）：43.6ヶ月 （掘削開始～掘削完了まで）</td><td>—</td></tr><tr><td>坑 内 仮 排 水 設 備 費</td><td>坑内仮排水用の排水溝又は素掘側溝及び覆工箇所等のサンドポンプに要する費用をいう。</td><td>タイヤ方式、素掘り側溝：L=2,449m 期間：45.1ヶ月 （掘削開始～覆工完了まで）</td><td>—</td></tr></table>		割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面	地 質 試 験 費	平板載荷試験等に要する費用をいう。	STA. 834+54.867 付近 C-Bx：1 箇所	—	ロックボルト長さ検査費	トンネルのロックボルト長さ検査に要する費用をいう。	超音波探傷器供用日数 ：43.6ヶ月	—	監 督 員 詰 所 費	監督員詰所の営繕（設置・撤去、維持・補修）に要する費用をいう。	建物面積：30.0 m ² 程度 工事期間：78.0 ヶ月	—	火 薬 庫 費	火薬庫の営繕（設置・撤去、維持・補修）に要する費用をいう。	火薬庫・火工品庫・取扱所・火工所 ：43.0ヶ月	—	トンネル呼吸用防護具費	トンネル工事における電動ファン付き粉じん用呼吸用防護具に要する費用をいう。	電動ファン付呼吸用保護具 掘削延長：2,449m	—	非 破 壊 検 査 試 験 費	コンクリート構造物の非破壊検査による鉄筋かぶり確認に要する費用をいう。	起点側坑門工－上向：2 箇所、側面：4 箇所 C-Bx－上向：2 箇所、側面：4 箇所	—	基 準 試 験 費	中流動コンクリートの配合を決定するための基準試験に要する費用をいう。	基準試験 A（T1-4）試し練り：1 回 実機試験：1 回 基準試験 B（T3-4）試し練り：1 回 実機試験：1 回	—	配 合 試 験 費	地盤改良工及び安定処理工の室内配合試験に要する費用をいう。	起点側坑門工付近：1 回 終点側坑門工付近：1 回	—	割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面	工 事 用 道 路 維 持 補 修 費	工事用道路（本線内工事用道路を除く）の維持（散水）に要する費用をいう。	散水車 5,500 L ：34.5 ヶ月 側道、滝の沢工事用道路、道道夕張新得線、道道石勝高原幾寅線	—	工 事 車 両 泥 落 し 装 置 費	泥落とし装置に要する費用をいう。	○滝の沢工事用道路①出入口付近：1 箇所 鋼製泥落とし装置（全輪かさ上げ乾式型） 設置・撤去：1 回 設置期間：49 ヶ月 ○STA. 828+60 付近：1 箇所 鋼製泥落とし装置（全輪かさ上げ乾式型） 設置・撤去：1 回 設置期間：49 ヶ月	—	坑 内 外 仮 設 備 保 守 費	坑内及び坑外の仮設備の維持・点検保守に要する費用をいう。	昼夜 2 交代（9h2 方）：43.6ヶ月 （掘削開始～掘削完了まで）	—	坑 内 仮 排 水 設 備 費	坑内仮排水用の排水溝又は素掘側溝及び覆工箇所等のサンドポンプに要する費用をいう。	タイヤ方式、素掘り側溝：L=2,449m 期間：45.1ヶ月 （掘削開始～覆工完了まで）	—	正	<div>割掛対象表参考内訳書 2 /5</div> <table><tr><th>割掛対象表の項目名称</th><th>工事の内容</th><th>数量内訳（参考）</th><th>図面</th></tr><tr><td>地 質 試 験 費</td><td>平板載荷試験等に要する費用をいう。</td><td>STA. 834+54.867 付近 C-Bx：1 箇所</td><td>—</td></tr><tr><td>ロックボルト長さ検査費</td><td>トンネルのロックボルト長さ検査に要する費用をいう。</td><td>超音波探傷器供用日数 ：43.4ヶ月</td><td>—</td></tr><tr><td>監 督 員 詰 所 費</td><td>監督員詰所の営繕（設置・撤去、維持・補修）に要する費用をいう。</td><td>建物面積：30.0 m²程度 工事期間：78.0 ヶ月</td><td>—</td></tr><tr><td>火 薬 庫 費</td><td>火薬庫の営繕（設置・撤去、維持・補修）に要する費用をいう。</td><td>火薬庫・火工品庫・取扱所・火工所 ：42.8ヶ月</td><td>—</td></tr><tr><td>トンネル呼吸用防護具費</td><td>トンネル工事における電動ファン付き粉じん用呼吸用防護具に要する費用をいう。</td><td>電動ファン付呼吸用保護具 掘削延長：2,449m</td><td>—</td></tr><tr><td>非 破 壊 検 査 試 験 費</td><td>コンクリート構造物の非破壊検査による鉄筋かぶり確認に要する費用をいう。</td><td>起点側坑門工－上向：2 箇所、側面：4 箇所 C-Bx－上向：2 箇所、側面：4 箇所</td><td>—</td></tr><tr><td>基 準 試 験 費</td><td>中流動コンクリートの配合を決定するための基準試験に要する費用をいう。</td><td>基準試験 A（T1-4）試し練り：1 回 実機試験：1 回 基準試験 B（T3-4）試し練り：1 回 実機試験：1 回</td><td>—</td></tr><tr><td>配 合 試 験 費</td><td>地盤改良工及び安定処理工の室内配合試験に要する費用をいう。</td><td>起点側坑門工付近：1 回 終点側坑門工付近：1 回</td><td>—</td></tr></table> <div>【準備工事費】</div> <table><tr><th>割掛対象表の項目名称</th><th>工事の内容</th><th>数量内訳（参考）</th><th>図面</th></tr><tr><td>工 事 用 道 路 維 持 補 修 費</td><td>工事用道路（本線内工事用道路を除く）の維持（散水）に要する費用をいう。</td><td>散水車 5,500 L ：34.5 ヶ月 滝の沢工事用道路① 滝の沢工事用道路② 滝の沢工事用道路③</td><td>—</td></tr><tr><td>工 事 車 両 泥 落 し 装 置 費</td><td>泥落とし装置に要する費用をいう。</td><td>○滝の沢工事用道路①出入口付近：1 箇所 鋼製泥落とし装置（全輪かさ上げ乾式型） 設置・撤去：1 回 設置期間：49 ヶ月 ○STA. 828+60 付近：1 箇所 鋼製泥落とし装置（全輪かさ上げ乾式型） 設置・撤去：1 回 設置期間：49 ヶ月</td><td>—</td></tr><tr><td>坑 内 外 仮 設 備 保 守 費</td><td>坑内及び坑外の仮設備の維持・点検保守に要する費用をいう。</td><td>昼夜 2 交代（9h2 方）：43.4ヶ月 （掘削開始～掘削完了まで）</td><td>—</td></tr><tr><td>坑 内 仮 排 水 設 備 費</td><td>坑内仮排水用の排水溝又は素掘側溝及び覆工箇所等のサンドポンプに要する費用をいう。</td><td>タイヤ方式、素掘り側溝：L=2,449m 期間：44.9ヶ月 （掘削開始～覆工完了まで）</td><td>—</td></tr></table>		割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面	地 質 試 験 費	平板載荷試験等に要する費用をいう。	STA. 834+54.867 付近 C-Bx：1 箇所	—	ロックボルト長さ検査費	トンネルのロックボルト長さ検査に要する費用をいう。	超音波探傷器供用日数 ：43.4ヶ月	—	監 督 員 詰 所 費	監督員詰所の営繕（設置・撤去、維持・補修）に要する費用をいう。	建物面積：30.0 m ² 程度 工事期間：78.0 ヶ月	—	火 薬 庫 費	火薬庫の営繕（設置・撤去、維持・補修）に要する費用をいう。	火薬庫・火工品庫・取扱所・火工所 ：42.8ヶ月	—	トンネル呼吸用防護具費	トンネル工事における電動ファン付き粉じん用呼吸用防護具に要する費用をいう。	電動ファン付呼吸用保護具 掘削延長：2,449m	—	非 破 壊 検 査 試 験 費	コンクリート構造物の非破壊検査による鉄筋かぶり確認に要する費用をいう。	起点側坑門工－上向：2 箇所、側面：4 箇所 C-Bx－上向：2 箇所、側面：4 箇所	—	基 準 試 験 費	中流動コンクリートの配合を決定するための基準試験に要する費用をいう。	基準試験 A（T1-4）試し練り：1 回 実機試験：1 回 基準試験 B（T3-4）試し練り：1 回 実機試験：1 回	—	配 合 試 験 費	地盤改良工及び安定処理工の室内配合試験に要する費用をいう。	起点側坑門工付近：1 回 終点側坑門工付近：1 回	—	割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面	工 事 用 道 路 維 持 補 修 費	工事用道路（本線内工事用道路を除く）の維持（散水）に要する費用をいう。	散水車 5,500 L ：34.5 ヶ月 滝の沢工事用道路① 滝の沢工事用道路② 滝の沢工事用道路③	—	工 事 車 両 泥 落 し 装 置 費	泥落とし装置に要する費用をいう。	○滝の沢工事用道路①出入口付近：1 箇所 鋼製泥落とし装置（全輪かさ上げ乾式型） 設置・撤去：1 回 設置期間：49 ヶ月 ○STA. 828+60 付近：1 箇所 鋼製泥落とし装置（全輪かさ上げ乾式型） 設置・撤去：1 回 設置期間：49 ヶ月	—	坑 内 外 仮 設 備 保 守 費	坑内及び坑外の仮設備の維持・点検保守に要する費用をいう。	昼夜 2 交代（9h2 方）：43.4ヶ月 （掘削開始～掘削完了まで）	—	坑 内 仮 排 水 設 備 費	坑内仮排水用の排水溝又は素掘側溝及び覆工箇所等のサンドポンプに要する費用をいう。	タイヤ方式、素掘り側溝：L=2,449m 期間：44.9ヶ月 （掘削開始～覆工完了まで）	—
	割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面																																																																																																																		
地 質 試 験 費	平板載荷試験等に要する費用をいう。	STA. 834+54.867 付近 C-Bx：1 箇所	—																																																																																																																			
ロックボルト長さ検査費	トンネルのロックボルト長さ検査に要する費用をいう。	超音波探傷器供用日数 ：43.6ヶ月	—																																																																																																																			
監 督 員 詰 所 費	監督員詰所の営繕（設置・撤去、維持・補修）に要する費用をいう。	建物面積：30.0 m ² 程度 工事期間：78.0 ヶ月	—																																																																																																																			
火 薬 庫 費	火薬庫の営繕（設置・撤去、維持・補修）に要する費用をいう。	火薬庫・火工品庫・取扱所・火工所 ：43.0ヶ月	—																																																																																																																			
トンネル呼吸用防護具費	トンネル工事における電動ファン付き粉じん用呼吸用防護具に要する費用をいう。	電動ファン付呼吸用保護具 掘削延長：2,449m	—																																																																																																																			
非 破 壊 検 査 試 験 費	コンクリート構造物の非破壊検査による鉄筋かぶり確認に要する費用をいう。	起点側坑門工－上向：2 箇所、側面：4 箇所 C-Bx－上向：2 箇所、側面：4 箇所	—																																																																																																																			
基 準 試 験 費	中流動コンクリートの配合を決定するための基準試験に要する費用をいう。	基準試験 A（T1-4）試し練り：1 回 実機試験：1 回 基準試験 B（T3-4）試し練り：1 回 実機試験：1 回	—																																																																																																																			
配 合 試 験 費	地盤改良工及び安定処理工の室内配合試験に要する費用をいう。	起点側坑門工付近：1 回 終点側坑門工付近：1 回	—																																																																																																																			
割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面																																																																																																																			
工 事 用 道 路 維 持 補 修 費	工事用道路（本線内工事用道路を除く）の維持（散水）に要する費用をいう。	散水車 5,500 L ：34.5 ヶ月 側道、滝の沢工事用道路、道道夕張新得線、道道石勝高原幾寅線	—																																																																																																																			
工 事 車 両 泥 落 し 装 置 費	泥落とし装置に要する費用をいう。	○滝の沢工事用道路①出入口付近：1 箇所 鋼製泥落とし装置（全輪かさ上げ乾式型） 設置・撤去：1 回 設置期間：49 ヶ月 ○STA. 828+60 付近：1 箇所 鋼製泥落とし装置（全輪かさ上げ乾式型） 設置・撤去：1 回 設置期間：49 ヶ月	—																																																																																																																			
坑 内 外 仮 設 備 保 守 費	坑内及び坑外の仮設備の維持・点検保守に要する費用をいう。	昼夜 2 交代（9h2 方）：43.6ヶ月 （掘削開始～掘削完了まで）	—																																																																																																																			
坑 内 仮 排 水 設 備 費	坑内仮排水用の排水溝又は素掘側溝及び覆工箇所等のサンドポンプに要する費用をいう。	タイヤ方式、素掘り側溝：L=2,449m 期間：45.1ヶ月 （掘削開始～覆工完了まで）	—																																																																																																																			
割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面																																																																																																																			
地 質 試 験 費	平板載荷試験等に要する費用をいう。	STA. 834+54.867 付近 C-Bx：1 箇所	—																																																																																																																			
ロックボルト長さ検査費	トンネルのロックボルト長さ検査に要する費用をいう。	超音波探傷器供用日数 ：43.4ヶ月	—																																																																																																																			
監 督 員 詰 所 費	監督員詰所の営繕（設置・撤去、維持・補修）に要する費用をいう。	建物面積：30.0 m ² 程度 工事期間：78.0 ヶ月	—																																																																																																																			
火 薬 庫 費	火薬庫の営繕（設置・撤去、維持・補修）に要する費用をいう。	火薬庫・火工品庫・取扱所・火工所 ：42.8ヶ月	—																																																																																																																			
トンネル呼吸用防護具費	トンネル工事における電動ファン付き粉じん用呼吸用防護具に要する費用をいう。	電動ファン付呼吸用保護具 掘削延長：2,449m	—																																																																																																																			
非 破 壊 検 査 試 験 費	コンクリート構造物の非破壊検査による鉄筋かぶり確認に要する費用をいう。	起点側坑門工－上向：2 箇所、側面：4 箇所 C-Bx－上向：2 箇所、側面：4 箇所	—																																																																																																																			
基 準 試 験 費	中流動コンクリートの配合を決定するための基準試験に要する費用をいう。	基準試験 A（T1-4）試し練り：1 回 実機試験：1 回 基準試験 B（T3-4）試し練り：1 回 実機試験：1 回	—																																																																																																																			
配 合 試 験 費	地盤改良工及び安定処理工の室内配合試験に要する費用をいう。	起点側坑門工付近：1 回 終点側坑門工付近：1 回	—																																																																																																																			
割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面																																																																																																																			
工 事 用 道 路 維 持 補 修 費	工事用道路（本線内工事用道路を除く）の維持（散水）に要する費用をいう。	散水車 5,500 L ：34.5 ヶ月 滝の沢工事用道路① 滝の沢工事用道路② 滝の沢工事用道路③	—																																																																																																																			
工 事 車 両 泥 落 し 装 置 費	泥落とし装置に要する費用をいう。	○滝の沢工事用道路①出入口付近：1 箇所 鋼製泥落とし装置（全輪かさ上げ乾式型） 設置・撤去：1 回 設置期間：49 ヶ月 ○STA. 828+60 付近：1 箇所 鋼製泥落とし装置（全輪かさ上げ乾式型） 設置・撤去：1 回 設置期間：49 ヶ月	—																																																																																																																			
坑 内 外 仮 設 備 保 守 費	坑内及び坑外の仮設備の維持・点検保守に要する費用をいう。	昼夜 2 交代（9h2 方）：43.4ヶ月 （掘削開始～掘削完了まで）	—																																																																																																																			
坑 内 仮 排 水 設 備 費	坑内仮排水用の排水溝又は素掘側溝及び覆工箇所等のサンドポンプに要する費用をいう。	タイヤ方式、素掘り側溝：L=2,449m 期間：44.9ヶ月 （掘削開始～覆工完了まで）	—																																																																																																																			

正誤表(69)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所	正誤区分																																																										
<div>割掛対象表 参考内訳書 3/5</div>	<div>誤</div>	<div>割掛対象表参考内訳書 3 /5</div> <table> <tr> <th colspan="4">【仮設備工事費】</th></tr> <tr> <th>割掛対象表の項目名称</th><th>工事の内容</th><th>数量内訳（参考）</th><th>図面</th></tr> <tr> <td>足 場 工 費 （ 非 常 駐 車 帯 ）</td><td>トンネル非常駐車帯の施工に必要な足場工に要する費用をいう。</td><td>【くさび緊結式手すり先行専用足場】 非常駐車帯端部：156.8 空 m³</td><td>—</td></tr> <tr> <td>足 場 工 費 （ 明 か り 部 ）</td><td>明り部の函渠工、擁壁工の施工に必要な足場工に要する費用をいう。</td><td>C-B x : 312.2 空 m³ 置換え基礎： 433.7 空 m³ 抱き擁壁 : 652.5 空 m³</td><td>—</td></tr> <tr> <td>支 保 工 費 （ 明 か り 部 ）</td><td>明り部のコンクリート構造物施工時、所定の形状のコンクリート構造物に仕上げるため、仮設の支保構造物に要する費用をいう。</td><td>C-B x : 346.9 空 m³</td><td>—</td></tr> <tr> <td>ダンプトラック運転費</td><td>ずり処理工に使用するダンプトラックの供用日損料及び坑内ずり運搬の補助労務に要する費用をいう。</td><td>補助ベンチ付全断面工法 延運転月数：211ヶ月 運転労務 : 48.5ヶ月 昼夜2交代、地山分類：C及びD、坑外仮置場往復まで復走行時間：23.7分、 インバート掘削数量：25799.0m³</td><td>—</td></tr> <tr> <td>吹 付 設 備 費</td><td>トンネルの吹付コンクリート工の坑外設備に要する費用をいう。</td><td>吹付プラント設備組立・解体：1式 （掘削開始～掘削完了まで） 設備期間：43.6ヶ月 （基礎コンクリートの処分含む）</td><td>—</td></tr> <tr> <td>積 卸 し 設 備 費</td><td>坑口付近に設置するロックボルト、鋼アーチ支保工等の荷卸し設備に要する費用及び坑内運搬車の損料、労務費用をいう。</td><td>掘削の単独施工期間：43.6ヶ月 覆工作業単独の施工期間：1.5ヶ月 タイヤ方式</td><td>—</td></tr> <tr> <td>換 気 設 備 費</td><td>トンネルの施工に伴い発生する有害物質を、許容濃度以下に希釈するのに必要な換気設備に要する費用をいう。</td><td>送風機 3, 000m³／min（160kw×2） 設置・撤去：1回 160kw×1 : 20.9ヶ月 160kw×2 : 17.6ヶ月 電気式集じん機（2,700m³／min） 設置・撤去1回：29.3ヶ月</td><td>—</td></tr> <tr> <td>給 水 設 備 費</td><td>トンネル掘削等でのせん孔、コンクリート打設及び坑外設備の洗浄等に必要な給水設備に要する費用をいう。</td><td>給水管：本坑、設置撤去、坑外配管延長：239m 坑内配管延長：2,449m、 給水ポンプ：設備期間：45.1ヶ月 （掘削開始～覆工完了まで）</td><td>—</td></tr> <tr> <td>工 事 用 電 力 設 備 費</td><td>トンネル坑内・外の引込設備、受電設備、配電設備及び証明設備等の二次側電力設備に要する費用をいう。</td><td>爆破掘削、トンネル片押し延長：2,449m 受電位置から坑口までの距離：370m</td><td>—</td></tr> <tr> <td>工 事 用 電 力 費</td><td>トンネル坑内、外の動力及びトンネル坑内の照明用の使用電力料をいう。</td><td>総設備負荷合計容量：30168kw 電力使用期間：53ヶ月</td><td>—</td></tr> <tr> <td>足 場 費（覆工防水工・補強鉄筋用）</td><td>トンネルの覆工防水工、補強鉄筋の施工に必要な足場台車に要する費用をいう。</td><td>足場台車、損料・組立・解体：一式 覆工防水工延長：2,449m</td><td>—</td></tr> <tr> <td>プ ラ ン ト 冬 季 養 生 費</td><td>トンネルの吹付プラント設備の冬季養生及び練り混ぜ水用のヒーター、ボイラー等に要する費用をいう。</td><td>設定温度：5℃ 気積：約1,200 m³ 期間：18.6ヶ月</td><td></td></tr> </table>		【仮設備工事費】				割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面	足 場 工 費 （ 非 常 駐 車 帯 ）	トンネル非常駐車帯の施工に必要な足場工に要する費用をいう。	【くさび緊結式手すり先行専用足場】 非常駐車帯端部：156.8 空 m³	—	足 場 工 費 （ 明 か り 部 ）	明り部の函渠工、擁壁工の施工に必要な足場工に要する費用をいう。	C-B x : 312.2 空 m³ 置換え基礎： 433.7 空 m³ 抱き擁壁 : 652.5 空 m³	—	支 保 工 費 （ 明 か り 部 ）	明り部のコンクリート構造物施工時、所定の形状のコンクリート構造物に仕上げるため、仮設の支保構造物に要する費用をいう。	C-B x : 346.9 空 m³	—	ダンプトラック運転費	ずり処理工に使用するダンプトラックの供用日損料及び坑内ずり運搬の補助労務に要する費用をいう。	補助ベンチ付全断面工法 延運転月数：211ヶ月 運転労務 : 48.5ヶ月 昼夜2交代、地山分類：C及びD、坑外仮置場往復まで復走行時間：23.7分、 インバート掘削数量：25799.0m³	—	吹 付 設 備 費	トンネルの吹付コンクリート工の坑外設備に要する費用をいう。	吹付プラント設備組立・解体：1式 （掘削開始～掘削完了まで） 設備期間：43.6ヶ月 （基礎コンクリートの処分含む）	—	積 卸 し 設 備 費	坑口付近に設置するロックボルト、鋼アーチ支保工等の荷卸し設備に要する費用及び坑内運搬車の損料、労務費用をいう。	掘削の単独施工期間：43.6ヶ月 覆工作業単独の施工期間：1.5ヶ月 タイヤ方式	—	換 気 設 備 費	トンネルの施工に伴い発生する有害物質を、許容濃度以下に希釈するのに必要な換気設備に要する費用をいう。	送風機 3, 000m³／min（160kw×2） 設置・撤去：1回 160kw×1 : 20.9ヶ月 160kw×2 : 17.6ヶ月 電気式集じん機（2,700m³／min） 設置・撤去1回：29.3ヶ月	—	給 水 設 備 費	トンネル掘削等でのせん孔、コンクリート打設及び坑外設備の洗浄等に必要な給水設備に要する費用をいう。	給水管：本坑、設置撤去、坑外配管延長：239m 坑内配管延長：2,449m、 給水ポンプ：設備期間：45.1ヶ月 （掘削開始～覆工完了まで）	—	工 事 用 電 力 設 備 費	トンネル坑内・外の引込設備、受電設備、配電設備及び証明設備等の二次側電力設備に要する費用をいう。	爆破掘削、トンネル片押し延長：2,449m 受電位置から坑口までの距離：370m	—	工 事 用 電 力 費	トンネル坑内、外の動力及びトンネル坑内の照明用の使用電力料をいう。	総設備負荷合計容量：30168kw 電力使用期間：53ヶ月	—	足 場 費（覆工防水工・補強鉄筋用）	トンネルの覆工防水工、補強鉄筋の施工に必要な足場台車に要する費用をいう。	足場台車、損料・組立・解体：一式 覆工防水工延長：2,449m	—	プ ラ ン ト 冬 季 養 生 費	トンネルの吹付プラント設備の冬季養生及び練り混ぜ水用のヒーター、ボイラー等に要する費用をいう。	設定温度：5℃ 気積：約1,200 m³ 期間：18.6ヶ月	
【仮設備工事費】																																																											
割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面																																																								
足 場 工 費 （ 非 常 駐 車 帯 ）	トンネル非常駐車帯の施工に必要な足場工に要する費用をいう。	【くさび緊結式手すり先行専用足場】 非常駐車帯端部：156.8 空 m³	—																																																								
足 場 工 費 （ 明 か り 部 ）	明り部の函渠工、擁壁工の施工に必要な足場工に要する費用をいう。	C-B x : 312.2 空 m³ 置換え基礎： 433.7 空 m³ 抱き擁壁 : 652.5 空 m³	—																																																								
支 保 工 費 （ 明 か り 部 ）	明り部のコンクリート構造物施工時、所定の形状のコンクリート構造物に仕上げるため、仮設の支保構造物に要する費用をいう。	C-B x : 346.9 空 m³	—																																																								
ダンプトラック運転費	ずり処理工に使用するダンプトラックの供用日損料及び坑内ずり運搬の補助労務に要する費用をいう。	補助ベンチ付全断面工法 延運転月数：211ヶ月 運転労務 : 48.5ヶ月 昼夜2交代、地山分類：C及びD、坑外仮置場往復まで復走行時間：23.7分、 インバート掘削数量：25799.0m³	—																																																								
吹 付 設 備 費	トンネルの吹付コンクリート工の坑外設備に要する費用をいう。	吹付プラント設備組立・解体：1式 （掘削開始～掘削完了まで） 設備期間：43.6ヶ月 （基礎コンクリートの処分含む）	—																																																								
積 卸 し 設 備 費	坑口付近に設置するロックボルト、鋼アーチ支保工等の荷卸し設備に要する費用及び坑内運搬車の損料、労務費用をいう。	掘削の単独施工期間：43.6ヶ月 覆工作業単独の施工期間：1.5ヶ月 タイヤ方式	—																																																								
換 気 設 備 費	トンネルの施工に伴い発生する有害物質を、許容濃度以下に希釈するのに必要な換気設備に要する費用をいう。	送風機 3, 000m³／min（160kw×2） 設置・撤去：1回 160kw×1 : 20.9ヶ月 160kw×2 : 17.6ヶ月 電気式集じん機（2,700m³／min） 設置・撤去1回：29.3ヶ月	—																																																								
給 水 設 備 費	トンネル掘削等でのせん孔、コンクリート打設及び坑外設備の洗浄等に必要な給水設備に要する費用をいう。	給水管：本坑、設置撤去、坑外配管延長：239m 坑内配管延長：2,449m、 給水ポンプ：設備期間：45.1ヶ月 （掘削開始～覆工完了まで）	—																																																								
工 事 用 電 力 設 備 費	トンネル坑内・外の引込設備、受電設備、配電設備及び証明設備等の二次側電力設備に要する費用をいう。	爆破掘削、トンネル片押し延長：2,449m 受電位置から坑口までの距離：370m	—																																																								
工 事 用 電 力 費	トンネル坑内、外の動力及びトンネル坑内の照明用の使用電力料をいう。	総設備負荷合計容量：30168kw 電力使用期間：53ヶ月	—																																																								
足 場 費（覆工防水工・補強鉄筋用）	トンネルの覆工防水工、補強鉄筋の施工に必要な足場台車に要する費用をいう。	足場台車、損料・組立・解体：一式 覆工防水工延長：2,449m	—																																																								
プ ラ ン ト 冬 季 養 生 費	トンネルの吹付プラント設備の冬季養生及び練り混ぜ水用のヒーター、ボイラー等に要する費用をいう。	設定温度：5℃ 気積：約1,200 m³ 期間：18.6ヶ月																																																									
<div>割掛対象表参考内訳書 3 /5</div> <table> <tr> <th colspan="4">【仮設備工事費】</th></tr> <tr> <th>割掛対象表の項目名称</th><th>工事の内容</th><th>数量内訳（参考）</th><th>図面</th></tr> <tr> <td>足 場 工 費 （ 非 常 駐 車 帯 ）</td><td>トンネル非常駐車帯の施工に必要な足場工に要する費用をいう。</td><td>【くさび緊結式手すり先行専用足場】 非常駐車帯端部：156.8 空 m³</td><td>—</td></tr> <tr> <td>足 場 工 費 （ 明 か り 部 ）</td><td>明り部の函渠工、擁壁工、坑門工、補強土壁及びはく落防止対策工Bの施工に必要な足場工に要する費用をいう。</td><td>【一般構造物足場】 C-B x : 312.2 空 m³ 置換え基礎： 433.7 空 m³ 抱き擁壁 : 652.5 空 m³ 終点側坑門部： 245.5 空 m³ 【ブラケット足場】 補強土壁 : 279m 【移動足場】 既設C-B x : 4 日 （トラック架装リフトブーム型：揚程8m～12m未満）</td><td>—</td></tr> <tr> <td>支 保 工 費 （ 明 か り 部 ）</td><td>明り部のコンクリート構造物施工時、所定の形状のコンクリート構造物に仕上げるため、仮設の支保構造物に要する費用をいう。</td><td>C-B x : 346.9 空 m³</td><td>—</td></tr> <tr> <td>ダンプトラック運転費</td><td>ずり処理工に使用するダンプトラックの供用日損料及び坑内ずり運搬の補助労務に要する費用をいう。</td><td>補助ベンチ付全断面工法 延運転月数：210.4ヶ月 運転労務 : 48.5ヶ月 昼夜2交代、地山分類：C及びD、坑外仮置場往復まで復走行時間：13.9分、 インバート掘削数量：25799.0m³</td><td>—</td></tr> <tr> <td>吹 付 設 備 費</td><td>トンネルの吹付コンクリート工の坑外設備に要する費用をいう。</td><td>吹付プラント設備組立・解体：1式 （掘削開始～掘削完了まで） 設備期間：43.4ヶ月 （基礎コンクリートの処分含む）</td><td>—</td></tr> <tr> <td>積 卸 し 設 備 費</td><td>坑口付近に設置するロックボルト、鋼アーチ支保工等の荷卸し設備に要する費用及び坑内運搬車の損料、労務費用をいう。</td><td>掘削の単独施工期間：43.4ヶ月 覆工作業単独の施工期間：1.5ヶ月 タイヤ方式</td><td>—</td></tr> <tr> <td>換 気 設 備 費</td><td>トンネルの施工に伴い発生する有害物質を、許容濃度以下に希釈するのに必要な換気設備に要する費用をいう。</td><td>送風機 3, 000m³／min（160kw×2） 設置・撤去：1回 160kw×1 : 21.9ヶ月 160kw×2 : 16.6ヶ月 電気式集じん機（2,700m³／min）：30.3ヶ月 設置・撤去1回</td><td>—</td></tr> <tr> <td>給 水 設 備 費</td><td>トンネル掘削等でのせん孔、コンクリート打設及び坑外設備の洗浄等に必要な給水設備に要する費用をいう。</td><td>給水管：本坑、設置撤去、坑外配管延長：239m 坑内配管延長：2,449m、 給水ポンプ：設備期間：44.9ヶ月 （掘削開始～覆工完了まで）</td><td>—</td></tr> <tr> <td>工 事 用 電 力 設 備 費</td><td>トンネル坑内・外の引込設備、受電設備、配電設備及び証明設備等の二次側電力設備に要する費用をいう。</td><td>爆破掘削、トンネル片押し延長：2,449m 受電位置から坑口までの距離：370m</td><td>—</td></tr> <tr> <td>工 事 用 電 力 費</td><td>トンネル坑内、外の動力及びトンネル坑内の照明用の使用電力料をいう。</td><td>総設備負荷合計容量：30333kw 電力使用期間：49ヶ月</td><td>—</td></tr> <tr> <td>足 場 費（覆工防水工・補強鉄筋用）</td><td>トンネルの覆工防水工、補強鉄筋の施工に必要な足場台車に要する費用をいう。</td><td>足場台車、損料・組立・解体：一式 覆工防水工延長：2,449m</td><td>—</td></tr> </table>		【仮設備工事費】				割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面	足 場 工 費 （ 非 常 駐 車 帯 ）	トンネル非常駐車帯の施工に必要な足場工に要する費用をいう。	【くさび緊結式手すり先行専用足場】 非常駐車帯端部：156.8 空 m³	—	足 場 工 費 （ 明 か り 部 ）	明り部の函渠工、擁壁工、坑門工、補強土壁及びはく落防止対策工Bの施工に必要な足場工に要する費用をいう。	【一般構造物足場】 C-B x : 312.2 空 m³ 置換え基礎： 433.7 空 m³ 抱き擁壁 : 652.5 空 m³ 終点側坑門部： 245.5 空 m³ 【ブラケット足場】 補強土壁 : 279m 【移動足場】 既設C-B x : 4 日 （トラック架装リフトブーム型：揚程8m～12m未満）	—	支 保 工 費 （ 明 か り 部 ）	明り部のコンクリート構造物施工時、所定の形状のコンクリート構造物に仕上げるため、仮設の支保構造物に要する費用をいう。	C-B x : 346.9 空 m³	—	ダンプトラック運転費	ずり処理工に使用するダンプトラックの供用日損料及び坑内ずり運搬の補助労務に要する費用をいう。	補助ベンチ付全断面工法 延運転月数：210.4ヶ月 運転労務 : 48.5ヶ月 昼夜2交代、地山分類：C及びD、坑外仮置場往復まで復走行時間：13.9分、 インバート掘削数量：25799.0m³	—	吹 付 設 備 費	トンネルの吹付コンクリート工の坑外設備に要する費用をいう。	吹付プラント設備組立・解体：1式 （掘削開始～掘削完了まで） 設備期間：43.4ヶ月 （基礎コンクリートの処分含む）	—	積 卸 し 設 備 費	坑口付近に設置するロックボルト、鋼アーチ支保工等の荷卸し設備に要する費用及び坑内運搬車の損料、労務費用をいう。	掘削の単独施工期間：43.4ヶ月 覆工作業単独の施工期間：1.5ヶ月 タイヤ方式	—	換 気 設 備 費	トンネルの施工に伴い発生する有害物質を、許容濃度以下に希釈するのに必要な換気設備に要する費用をいう。	送風機 3, 000m³／min（160kw×2） 設置・撤去：1回 160kw×1 : 21.9ヶ月 160kw×2 : 16.6ヶ月 電気式集じん機（2,700m³／min）：30.3ヶ月 設置・撤去1回	—	給 水 設 備 費	トンネル掘削等でのせん孔、コンクリート打設及び坑外設備の洗浄等に必要な給水設備に要する費用をいう。	給水管：本坑、設置撤去、坑外配管延長：239m 坑内配管延長：2,449m、 給水ポンプ：設備期間：44.9ヶ月 （掘削開始～覆工完了まで）	—	工 事 用 電 力 設 備 費	トンネル坑内・外の引込設備、受電設備、配電設備及び証明設備等の二次側電力設備に要する費用をいう。	爆破掘削、トンネル片押し延長：2,449m 受電位置から坑口までの距離：370m	—	工 事 用 電 力 費	トンネル坑内、外の動力及びトンネル坑内の照明用の使用電力料をいう。	総設備負荷合計容量：30333kw 電力使用期間：49ヶ月	—	足 場 費（覆工防水工・補強鉄筋用）	トンネルの覆工防水工、補強鉄筋の施工に必要な足場台車に要する費用をいう。	足場台車、損料・組立・解体：一式 覆工防水工延長：2,449m	—						
		【仮設備工事費】																																																									
割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面																																																								
足 場 工 費 （ 非 常 駐 車 帯 ）	トンネル非常駐車帯の施工に必要な足場工に要する費用をいう。	【くさび緊結式手すり先行専用足場】 非常駐車帯端部：156.8 空 m³	—																																																								
足 場 工 費 （ 明 か り 部 ）	明り部の函渠工、擁壁工、坑門工、補強土壁及びはく落防止対策工Bの施工に必要な足場工に要する費用をいう。	【一般構造物足場】 C-B x : 312.2 空 m³ 置換え基礎： 433.7 空 m³ 抱き擁壁 : 652.5 空 m³ 終点側坑門部： 245.5 空 m³ 【ブラケット足場】 補強土壁 : 279m 【移動足場】 既設C-B x : 4 日 （トラック架装リフトブーム型：揚程8m～12m未満）	—																																																								
支 保 工 費 （ 明 か り 部 ）	明り部のコンクリート構造物施工時、所定の形状のコンクリート構造物に仕上げるため、仮設の支保構造物に要する費用をいう。	C-B x : 346.9 空 m³	—																																																								
ダンプトラック運転費	ずり処理工に使用するダンプトラックの供用日損料及び坑内ずり運搬の補助労務に要する費用をいう。	補助ベンチ付全断面工法 延運転月数：210.4ヶ月 運転労務 : 48.5ヶ月 昼夜2交代、地山分類：C及びD、坑外仮置場往復まで復走行時間：13.9分、 インバート掘削数量：25799.0m³	—																																																								
吹 付 設 備 費	トンネルの吹付コンクリート工の坑外設備に要する費用をいう。	吹付プラント設備組立・解体：1式 （掘削開始～掘削完了まで） 設備期間：43.4ヶ月 （基礎コンクリートの処分含む）	—																																																								
積 卸 し 設 備 費	坑口付近に設置するロックボルト、鋼アーチ支保工等の荷卸し設備に要する費用及び坑内運搬車の損料、労務費用をいう。	掘削の単独施工期間：43.4ヶ月 覆工作業単独の施工期間：1.5ヶ月 タイヤ方式	—																																																								
換 気 設 備 費	トンネルの施工に伴い発生する有害物質を、許容濃度以下に希釈するのに必要な換気設備に要する費用をいう。	送風機 3, 000m³／min（160kw×2） 設置・撤去：1回 160kw×1 : 21.9ヶ月 160kw×2 : 16.6ヶ月 電気式集じん機（2,700m³／min）：30.3ヶ月 設置・撤去1回	—																																																								
給 水 設 備 費	トンネル掘削等でのせん孔、コンクリート打設及び坑外設備の洗浄等に必要な給水設備に要する費用をいう。	給水管：本坑、設置撤去、坑外配管延長：239m 坑内配管延長：2,449m、 給水ポンプ：設備期間：44.9ヶ月 （掘削開始～覆工完了まで）	—																																																								
工 事 用 電 力 設 備 費	トンネル坑内・外の引込設備、受電設備、配電設備及び証明設備等の二次側電力設備に要する費用をいう。	爆破掘削、トンネル片押し延長：2,449m 受電位置から坑口までの距離：370m	—																																																								
工 事 用 電 力 費	トンネル坑内、外の動力及びトンネル坑内の照明用の使用電力料をいう。	総設備負荷合計容量：30333kw 電力使用期間：49ヶ月	—																																																								
足 場 費（覆工防水工・補強鉄筋用）	トンネルの覆工防水工、補強鉄筋の施工に必要な足場台車に要する費用をいう。	足場台車、損料・組立・解体：一式 覆工防水工延長：2,449m	—																																																								

正誤表(70)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																																																																																																											
割掛対象表 参考内訳書 4/5	誤	<div>割掛対象表参考内訳書 4 /5</div> <table><tr><th>割掛対象表の項目名称</th><th>工事の内容</th><th>数量内訳（参考）</th><th>図面</th></tr><tr><td>汚濁水処理設備 冬季養生費</td><td>トンネルの汚濁水処理設備の冬季養生に要する建屋、ヒーター等に要する費用をいう。</td><td>設定温度：5℃ 気積：約 500 m³ 期間：18.6ヶ月</td><td>—</td></tr><tr><td colspan="4">【雑工事費】</td></tr><tr><th>割掛対象表の項目名称</th><th>工事の内容</th><th>数量内訳（参考）</th><th>図面</th></tr><tr><td>切土部施工基面の整形費</td><td>共通仕様書 2－6－5（6）の規定を満足するよう、上部路床面の不陸整正に要する費用をいう。</td><td>切土部施工基面の整形：2,120 m²</td><td>—</td></tr><tr><td>のり面仕上げ費</td><td>共通仕様書 2－6－5（8）及び 2－7－5（6）に規定する作業に要する費用をいう。</td><td>盛土部のり面仕上げ（1：1.8）：21,728 m² 切土部のり面仕上げ（1：1.8）土砂：1,236 m³ 切土部のり面仕上げ（1：1.5）軟岩：284 m²</td><td>—</td></tr><tr><td>沈砂池費</td><td>降雨により、浸食・崩壊を受けた土砂が近隣の民地、山林、田畑、河川、海等へ流出する恐れのある場合に設ける仮設池に要する費用をいう。</td><td>【切土・盛土施工時】 本線部 STA. 828+60 付近：1 箇所（沈砂池：65m³ 程度、ブルーシート 1 枚、土のう 75 袋） 本線部 STA. 832+60 付近：1 箇所（沈砂池：50m³ 程度、ブルーシート 1 枚、土のう 67 袋） 本線部 STA. 835+10 付近：1 箇所（沈砂池：65m³ 程度、ブルーシート 1 枚、土のう 75 袋）：1 箇所</td><td>—</td></tr><tr><td>火薬取扱い費</td><td>火薬の取扱いに要する費用をいう。</td><td>火薬使用期間 掘削期間：43.0ヶ月 （割岩掘削工法 0.6ヶ月を除く）</td><td>—</td></tr><tr><td>構造物水抜穴費</td><td>コンクリート構造物に設置する水抜穴に要する費用をいう。</td><td>C－B x：VP（φ50）L=46m</td><td>—</td></tr><tr><td>目地材費</td><td>コンクリート構造物の継目に設置する目地材に要する費用をいう。</td><td>抱き擁壁：目地板（t＝2cm）40 m²</td><td>—</td></tr><tr><td>箱抜き工費</td><td>トンネル防災設備等のための覆工コンクリートの箱抜きに要する費用をいう。</td><td>箱抜き部型枠：694.8 m² 箱抜き部補強プレート設置：12038.2kg 箱抜き部支保工撤去：30071.1kg</td><td>—</td></tr><tr><td>インパート妻型わく費</td><td>インパートコンクリート打設のための妻型わく及び非常駐車帯妻部の型わくに要する費用をいう。</td><td>インパート妻型わく：1600.8 m²</td><td>—</td></tr><tr><td>非常駐車帯妻型わく費</td><td>非常駐車帯妻壁部コンクリート打設のための妻型わくに要する費用をいう。</td><td>非常駐車帯妻型わく：130.7 m²</td><td>—</td></tr></table>		割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面	汚濁水処理設備 冬季養生費	トンネルの汚濁水処理設備の冬季養生に要する建屋、ヒーター等に要する費用をいう。	設定温度：5℃ 気積：約 500 m ³ 期間：18.6ヶ月	—	【雑工事費】				割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面	切土部施工基面の整形費	共通仕様書 2－6－5（6）の規定を満足するよう、上部路床面の不陸整正に要する費用をいう。	切土部施工基面の整形：2,120 m ²	—	のり面仕上げ費	共通仕様書 2－6－5（8）及び 2－7－5（6）に規定する作業に要する費用をいう。	盛土部のり面仕上げ（1：1.8）：21,728 m ² 切土部のり面仕上げ（1：1.8）土砂：1,236 m ³ 切土部のり面仕上げ（1：1.5）軟岩：284 m ²	—	沈砂池費	降雨により、浸食・崩壊を受けた土砂が近隣の民地、山林、田畑、河川、海等へ流出する恐れのある場合に設ける仮設池に要する費用をいう。	【切土・盛土施工時】 本線部 STA. 828+60 付近：1 箇所（沈砂池：65m ³ 程度、ブルーシート 1 枚、土のう 75 袋） 本線部 STA. 832+60 付近：1 箇所（沈砂池：50m ³ 程度、ブルーシート 1 枚、土のう 67 袋） 本線部 STA. 835+10 付近：1 箇所（沈砂池：65m ³ 程度、ブルーシート 1 枚、土のう 75 袋）：1 箇所	—	火薬取扱い費	火薬の取扱いに要する費用をいう。	火薬使用期間 掘削期間：43.0ヶ月 （割岩掘削工法 0.6ヶ月を除く）	—	構造物水抜穴費	コンクリート構造物に設置する水抜穴に要する費用をいう。	C－B x：VP（φ50）L=46m	—	目地材費	コンクリート構造物の継目に設置する目地材に要する費用をいう。	抱き擁壁：目地板（t＝2cm）40 m ²	—	箱抜き工費	トンネル防災設備等のための覆工コンクリートの箱抜きに要する費用をいう。	箱抜き部型枠：694.8 m ² 箱抜き部補強プレート設置：12038.2kg 箱抜き部支保工撤去：30071.1kg	—	インパート妻型わく費	インパートコンクリート打設のための妻型わく及び非常駐車帯妻部の型わくに要する費用をいう。	インパート妻型わく：1600.8 m ²	—	非常駐車帯妻型わく費	非常駐車帯妻壁部コンクリート打設のための妻型わくに要する費用をいう。	非常駐車帯妻型わく：130.7 m ²	—	正	<div>割掛対象表参考内訳書 4 /5</div> <table><tr><th>割掛対象表の項目名称</th><th>工事の内容</th><th>数量内訳（参考）</th><th>図面</th></tr><tr><td>プラント冬季養生費</td><td>トンネルの吹付プラント設備の冬季養生及び練り混ぜ水用のヒーター、ボイラー等に要する費用をいう。</td><td>設定温度：5℃ 気積：約 1,200 m³ 期間：21.4ヶ月</td><td></td></tr><tr><td>汚濁水処理設備 冬季養生費</td><td>トンネルの汚濁水処理設備の冬季養生に要する建屋、ヒーター等に要する費用をいう。</td><td>設定温度：5℃ 気積：約 500 m³ 期間：22.0ヶ月</td><td>—</td></tr><tr><td colspan="4">【雑工事費】</td></tr><tr><th>割掛対象表の項目名称</th><th>工事の内容</th><th>数量内訳（参考）</th><th>図面</th></tr><tr><td>切土部施工基面の整形費</td><td>共通仕様書 2－6－5（6）の規定を満足するよう、上部路床面の不陸整正に要する費用をいう。</td><td>切土部施工基面の整形：2,341.3 m² 土砂：922.7m² 軟岩：1,418.6m²</td><td>—</td></tr><tr><td>のり面仕上げ費</td><td>共通仕様書 2－6－5（8）及び 2－7－5（6）に規定する作業に要する費用をいう。</td><td>盛土部のり面仕上げ（1：1.8）：21,728 m² 切土部のり面仕上げ（1：1.8）土砂：1,236 m³ 切土部のり面仕上げ（1：1.5）軟岩：284 m²</td><td>—</td></tr><tr><td>沈砂池費</td><td>降雨により、浸食・崩壊を受けた土砂が近隣の民地、山林、田畑、河川、海等へ流出する恐れのある場合に設ける仮設池に要する費用をいう。</td><td>【切土・盛土施工時】 本線部 STA. 828+60 付近：1 箇所（沈砂池：65m³ 程度、ブルーシート 3.6×5.4：8 枚、土のう 75 袋） 本線部 STA. 832+60 付近：1 箇所（沈砂池：50m³ 程度、ブルーシート 3.6×5.4：6 枚、土のう 67 袋） 本線部 STA. 835+10 付近：1 箇所（沈砂池：65m³ 程度、ブルーシート 3.6×5.4：8 枚、土のう 75 袋）：1 箇所</td><td>—</td></tr><tr><td>火薬取扱い費</td><td>火薬の取扱いに要する費用をいう。</td><td>火薬使用期間 掘削期間：42.8ヶ月 （割岩掘削工法 0.6ヶ月を除く）</td><td>—</td></tr><tr><td>構造物水抜穴費</td><td>コンクリート構造物に設置する水抜穴に要する費用をいう。</td><td>C－B x：VP（φ40）L=56.7m 抱き擁壁：VP（φ75）L=18.6m 透水材：30cm×30cm（t=5cm）L=58.7m</td><td>—</td></tr><tr><td>目地材費</td><td>コンクリート構造物の継目に設置する目地材に要する費用をいう。</td><td>抱き擁壁：目地板（t＝2cm）40 m² C－B x：目地板（t＝2cm）18 m² 大型コンクリートブロック積み（t＝2cm）16.3 m² 2号補強土壁工（t＝2cm）4.8 m² 3号補強土壁工（t＝2cm）469.7 m² 4号補強土壁工（t＝2cm）3.3 m²</td><td>—</td></tr><tr><td>箱抜き工費</td><td>トンネル防災設備等のための覆工コンクリートの箱抜きに要する費用をいう。</td><td>箱抜き部型枠：783.0 m² 箱抜き部補強プレート設置：11959 kg 箱抜き部支保工撤去：30410 kg</td><td>—</td></tr><tr><td>インパート妻型わく費</td><td>インパートコンクリート打設のための妻型わく及び非常駐車帯妻部の型わくに要する費用をいう。</td><td>インパート妻型わく：1654.6 m²</td><td>—</td></tr></table>	割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面	プラント冬季養生費	トンネルの吹付プラント設備の冬季養生及び練り混ぜ水用のヒーター、ボイラー等に要する費用をいう。	設定温度：5℃ 気積：約 1,200 m ³ 期間：21.4ヶ月		汚濁水処理設備 冬季養生費	トンネルの汚濁水処理設備の冬季養生に要する建屋、ヒーター等に要する費用をいう。	設定温度：5℃ 気積：約 500 m ³ 期間：22.0ヶ月	—	【雑工事費】				割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面	切土部施工基面の整形費	共通仕様書 2－6－5（6）の規定を満足するよう、上部路床面の不陸整正に要する費用をいう。	切土部施工基面の整形：2,341.3 m ² 土砂：922.7m ² 軟岩：1,418.6m ²	—	のり面仕上げ費	共通仕様書 2－6－5（8）及び 2－7－5（6）に規定する作業に要する費用をいう。	盛土部のり面仕上げ（1：1.8）：21,728 m ² 切土部のり面仕上げ（1：1.8）土砂：1,236 m ³ 切土部のり面仕上げ（1：1.5）軟岩：284 m ²	—	沈砂池費	降雨により、浸食・崩壊を受けた土砂が近隣の民地、山林、田畑、河川、海等へ流出する恐れのある場合に設ける仮設池に要する費用をいう。	【切土・盛土施工時】 本線部 STA. 828+60 付近：1 箇所（沈砂池：65m ³ 程度、ブルーシート 3.6×5.4：8 枚、土のう 75 袋） 本線部 STA. 832+60 付近：1 箇所（沈砂池：50m ³ 程度、ブルーシート 3.6×5.4：6 枚、土のう 67 袋） 本線部 STA. 835+10 付近：1 箇所（沈砂池：65m ³ 程度、ブルーシート 3.6×5.4：8 枚、土のう 75 袋）：1 箇所	—	火薬取扱い費	火薬の取扱いに要する費用をいう。	火薬使用期間 掘削期間：42.8ヶ月 （割岩掘削工法 0.6ヶ月を除く）	—	構造物水抜穴費	コンクリート構造物に設置する水抜穴に要する費用をいう。	C－B x：VP（φ40）L=56.7m 抱き擁壁：VP（φ75）L=18.6m 透水材：30cm×30cm（t=5cm）L=58.7m	—	目地材費	コンクリート構造物の継目に設置する目地材に要する費用をいう。	抱き擁壁：目地板（t＝2cm）40 m ² C－B x：目地板（t＝2cm）18 m ² 大型コンクリートブロック積み（t＝2cm）16.3 m ² 2号補強土壁工（t＝2cm）4.8 m ² 3号補強土壁工（t＝2cm）469.7 m ² 4号補強土壁工（t＝2cm）3.3 m ²	—	箱抜き工費	トンネル防災設備等のための覆工コンクリートの箱抜きに要する費用をいう。	箱抜き部型枠：783.0 m ² 箱抜き部補強プレート設置：11959 kg 箱抜き部支保工撤去：30410 kg	—	インパート妻型わく費	インパートコンクリート打設のための妻型わく及び非常駐車帯妻部の型わくに要する費用をいう。	インパート妻型わく：1654.6 m ²	—
	割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面																																																																																																									
汚濁水処理設備 冬季養生費	トンネルの汚濁水処理設備の冬季養生に要する建屋、ヒーター等に要する費用をいう。	設定温度：5℃ 気積：約 500 m ³ 期間：18.6ヶ月	—																																																																																																										
【雑工事費】																																																																																																													
割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面																																																																																																										
切土部施工基面の整形費	共通仕様書 2－6－5（6）の規定を満足するよう、上部路床面の不陸整正に要する費用をいう。	切土部施工基面の整形：2,120 m ²	—																																																																																																										
のり面仕上げ費	共通仕様書 2－6－5（8）及び 2－7－5（6）に規定する作業に要する費用をいう。	盛土部のり面仕上げ（1：1.8）：21,728 m ² 切土部のり面仕上げ（1：1.8）土砂：1,236 m ³ 切土部のり面仕上げ（1：1.5）軟岩：284 m ²	—																																																																																																										
沈砂池費	降雨により、浸食・崩壊を受けた土砂が近隣の民地、山林、田畑、河川、海等へ流出する恐れのある場合に設ける仮設池に要する費用をいう。	【切土・盛土施工時】 本線部 STA. 828+60 付近：1 箇所（沈砂池：65m ³ 程度、ブルーシート 1 枚、土のう 75 袋） 本線部 STA. 832+60 付近：1 箇所（沈砂池：50m ³ 程度、ブルーシート 1 枚、土のう 67 袋） 本線部 STA. 835+10 付近：1 箇所（沈砂池：65m ³ 程度、ブルーシート 1 枚、土のう 75 袋）：1 箇所	—																																																																																																										
火薬取扱い費	火薬の取扱いに要する費用をいう。	火薬使用期間 掘削期間：43.0ヶ月 （割岩掘削工法 0.6ヶ月を除く）	—																																																																																																										
構造物水抜穴費	コンクリート構造物に設置する水抜穴に要する費用をいう。	C－B x：VP（φ50）L=46m	—																																																																																																										
目地材費	コンクリート構造物の継目に設置する目地材に要する費用をいう。	抱き擁壁：目地板（t＝2cm）40 m ²	—																																																																																																										
箱抜き工費	トンネル防災設備等のための覆工コンクリートの箱抜きに要する費用をいう。	箱抜き部型枠：694.8 m ² 箱抜き部補強プレート設置：12038.2kg 箱抜き部支保工撤去：30071.1kg	—																																																																																																										
インパート妻型わく費	インパートコンクリート打設のための妻型わく及び非常駐車帯妻部の型わくに要する費用をいう。	インパート妻型わく：1600.8 m ²	—																																																																																																										
非常駐車帯妻型わく費	非常駐車帯妻壁部コンクリート打設のための妻型わくに要する費用をいう。	非常駐車帯妻型わく：130.7 m ²	—																																																																																																										
割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面																																																																																																										
プラント冬季養生費	トンネルの吹付プラント設備の冬季養生及び練り混ぜ水用のヒーター、ボイラー等に要する費用をいう。	設定温度：5℃ 気積：約 1,200 m ³ 期間：21.4ヶ月																																																																																																											
汚濁水処理設備 冬季養生費	トンネルの汚濁水処理設備の冬季養生に要する建屋、ヒーター等に要する費用をいう。	設定温度：5℃ 気積：約 500 m ³ 期間：22.0ヶ月	—																																																																																																										
【雑工事費】																																																																																																													
割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面																																																																																																										
切土部施工基面の整形費	共通仕様書 2－6－5（6）の規定を満足するよう、上部路床面の不陸整正に要する費用をいう。	切土部施工基面の整形：2,341.3 m ² 土砂：922.7m ² 軟岩：1,418.6m ²	—																																																																																																										
のり面仕上げ費	共通仕様書 2－6－5（8）及び 2－7－5（6）に規定する作業に要する費用をいう。	盛土部のり面仕上げ（1：1.8）：21,728 m ² 切土部のり面仕上げ（1：1.8）土砂：1,236 m ³ 切土部のり面仕上げ（1：1.5）軟岩：284 m ²	—																																																																																																										
沈砂池費	降雨により、浸食・崩壊を受けた土砂が近隣の民地、山林、田畑、河川、海等へ流出する恐れのある場合に設ける仮設池に要する費用をいう。	【切土・盛土施工時】 本線部 STA. 828+60 付近：1 箇所（沈砂池：65m ³ 程度、ブルーシート 3.6×5.4：8 枚、土のう 75 袋） 本線部 STA. 832+60 付近：1 箇所（沈砂池：50m ³ 程度、ブルーシート 3.6×5.4：6 枚、土のう 67 袋） 本線部 STA. 835+10 付近：1 箇所（沈砂池：65m ³ 程度、ブルーシート 3.6×5.4：8 枚、土のう 75 袋）：1 箇所	—																																																																																																										
火薬取扱い費	火薬の取扱いに要する費用をいう。	火薬使用期間 掘削期間：42.8ヶ月 （割岩掘削工法 0.6ヶ月を除く）	—																																																																																																										
構造物水抜穴費	コンクリート構造物に設置する水抜穴に要する費用をいう。	C－B x：VP（φ40）L=56.7m 抱き擁壁：VP（φ75）L=18.6m 透水材：30cm×30cm（t=5cm）L=58.7m	—																																																																																																										
目地材費	コンクリート構造物の継目に設置する目地材に要する費用をいう。	抱き擁壁：目地板（t＝2cm）40 m ² C－B x：目地板（t＝2cm）18 m ² 大型コンクリートブロック積み（t＝2cm）16.3 m ² 2号補強土壁工（t＝2cm）4.8 m ² 3号補強土壁工（t＝2cm）469.7 m ² 4号補強土壁工（t＝2cm）3.3 m ²	—																																																																																																										
箱抜き工費	トンネル防災設備等のための覆工コンクリートの箱抜きに要する費用をいう。	箱抜き部型枠：783.0 m ² 箱抜き部補強プレート設置：11959 kg 箱抜き部支保工撤去：30410 kg	—																																																																																																										
インパート妻型わく費	インパートコンクリート打設のための妻型わく及び非常駐車帯妻部の型わくに要する費用をいう。	インパート妻型わく：1654.6 m ²	—																																																																																																										

正誤表(71)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

誤

割掛対象表
参考内訳書
5/5

割掛対象表参考内訳書 5 /5			
割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面
坑 口 切 付 費	トンネル掘削に先立って行う、坑口付けに要する鋼アーチ支保工の補強等、及びのり面保護工に要する費用をいう。	<起点側> 外型枠：46.6 m ² 、土のう：3,620 袋 吹付コンクリート t=25cm：45.3 m ³ 吹付コンクリート t=10cm：30.2 m ³ <終点側> 外型枠：46.6 m ² 、土のう：2,607 袋 吹付コンクリート t=25cm：45.3 m ³ 吹付コンクリート t=10cm：368.1 m ³ やらず：2 本 基礎コンクリート 2.0m3、型枠：8.0m2	○
防 音 扉 費	爆破音を低減するために、トンネル坑口付近に設置する扉に要する費用をいう。	防音扉 1 式：1 基（76.4 m ² ） （基礎コンクリート処分含む）	○
土 砂 等 防 止 柵 費 （ 盛 土 の り 面 用 ）	起点側坑口部、田畑、民地等に土砂等の流出防止を目的とした柵の設置及び撤去に要する費用をいう。	（土工部） 設置延長：90m 設置期間：24 ヶ月 （トンネル部） 起点側坑口部：20m 24 ヶ月以上 終点側坑口部：40m 24 ヶ月以上 ※仮設防護工設置箇所は含まない	○
土 砂 等 防 止 柵 費 （ 切 土 の り 面 用 ）	田畑、民地等に土砂等の流出防止を目的とした柵の設置及び撤去に要する費用をいう。	（土工部） 設置延長：940m 設置期間：60 ヶ月 ※仮設防護工設置箇所は含まない	○
避 難 連 絡 坑 補 強 費	避難連絡坑接続のための補強に要する費用をいう。	本坑部補強プレート設置：421.6kg 本坑部支保工撤去：747.6kg 供用線部支保工撤去：774.3kg 既設覆工の撤去費 補強アンカーの設置	○

正

割掛対象表
参考内訳書
5/5

割掛対象表参考内訳書 5 /5			
割掛対象表の項目名称	工事の内容	数量内訳（参考）	図面
非 常 駐 車 帯 妻 型 わ く 費	非常駐車帯妻壁部コンクリート打設のための妻型わくに要する費用をいう。	非常駐車帯妻型わく：130.7 m ²	—
坑 口 切 付 費	トンネル掘削に先立って行う、坑口付けに要する鋼アーチ支保工の補強等、及びのり面保護工に要する費用をいう。	<起点側> 外型枠：46.6 m ² 、土のう：3,620 袋 吹付コンクリート t=20cm：45.3 m ³ コンクリート吹付 t=10cm：30.2 m ³ <終点側> 外型枠：46.6 m ² 、土のう：2,607 袋 吹付コンクリート t=20cm：45.3 m ³ コンクリート吹付 t=10cm：368.1 m ³ やらず：2 本 基礎コンクリート 2.0m3、型枠：8.0m2	○
防 音 扉 費	爆破音を低減するために、トンネル坑口付近に設置する扉に要する費用をいう。	防音扉 1 式：1 基（76.4 m ² ） （基礎コンクリート処分含む）	○
土 砂 等 防 止 柵 費 （ 盛 土 の り 面 用 ）	起点側坑口部、田畑、民地等に土砂等の流出防止を目的とした柵の設置及び撤去に要する費用をいう。	（土工部） 設置延長：90m 設置期間：24 ヶ月 （トンネル部） 起点側坑口部：20m 24 ヶ月以上 終点側坑口部：40m 24 ヶ月以上 ※仮設防護工設置箇所は含まない	○
土 砂 等 防 止 柵 費 （ 切 土 の り 面 用 ）	田畑、民地等に土砂等の流出防止を目的とした柵の設置及び撤去に要する費用をいう。	（土工部） 設置延長：940m 設置期間：60 ヶ月 ※仮設防護工設置箇所は含まない	○
避 難 連 絡 坑 補 強 費	避難連絡坑接続のための補強に要する費用をいう。	本坑部補強プレート設置：421.6kg 本坑部支保工撤去：747.6kg 供用線部支保工撤去：774.3kg 既設覆工の撤去費 【移動足場】 （自走式リフトホイールブーム型足場：8 日/ヶ所、揚程 8m～9m未満） 補強アンカーの設置	○

正誤表(72)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																				
誤		番 号	名称又は拠点	番号	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	
				項目番号	2- (2)			2- (3)				特 (1)				特 (2)				2- (4)		
				計集表の項目	道路幅員			竣工工				特 (1)				特 (2)				特 (4)		
					土砂 A	土砂 (表土)	軟岩	A1	A2	A3	A4	基礎排水層 A	水平排水層 A	のり底工 A	敷設工A	敷設工B	F C B工	壁面工A	普通部	普通部B	普通部C	
				単位	m ²	m ²	m ²	m ²	m ²	m ²	m ²	m ²	m ²	m	m ²	m ²	m ²	m ²	m ²	m ²	m ²	
				1	本線 (下り線) (本流越川取道橋～東占冠T N終点側既門)	3,690.0	3,000.8	4,132.0	4,561.1	3,944.3		280.0	6,571.7	5,687.9	325.3	3,402.4	10,502.8			10,117.4	765.8	2,429.0
				2	(東占冠T N終点側既門～滝の沢川橋A 1)	224.5	44.1		27.7	26.7												
				3	擁壁工 大型コンクリートブロック積工																	
				4	軽量盛土工												767.5	96.0	640.5			
				5	2号補強土壁工					434.5									1,039.6			
				6	3号補強土壁工					1,885.2									13,118.9			
				7	4号補強土壁工					378.5									2,536.9			
				8	護岸工 STA.834+54.867 C-Bx-4.20x5.00x16.660																	
				9	護岸工 STA.834+45.90 C-P(nor)・1R・φ1.50×21.052															119.9		
				10	護岸工 STA.832+38.4 C-P(nor)・1R・φ1.50×17.829															51.3		
				11	護岸工 STA.830+38.5 C-P(nor)・2R・φ1.50×28.864															185.2		
				12	明かり部・既門上 (起点側)																	
				13	明かり部・既門工 (終点側)														2,524.9			
				14	(上り線) 東占冠トンネル																	
				15	(下り線) 東占冠トンネル																	
				16	避難連絡坑																	
				17	工事用道路 本線内																	
				18	工事用道路 滝の沢														312.3			
				19	滝の沢付替道路	441.9		1,141.2											1,094.9			

正誤表(73)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

[illegible]

正誤表(74)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

[illegible]

正誤表(75)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

[illegible]

正誤表(76)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所

正誤区分

数量明細表

誤

数量明細表

正

正誤表(77)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

[illegible]

正誤表(78)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

[illegible]

正誤表(79)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

[illegible]

正誤表(80)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

[illegible]

正誤表(81)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																												
数量明細表 (参考：率 計上)	誤	<table><tr><th rowspan="4">番 号</th><th rowspan="4">名称又は拠点</th><th>番号</th><th>1</th><th>2</th><th>3</th><th>4</th><th>5</th><th>6</th><th>7</th><th>8</th><th>9</th><th>10</th><th>11</th><th>12</th><th>13</th><th>14</th></tr><tr><th>項目番号</th><th>2- (5)</th><th>2- (6)</th><th>2- (7)</th><th>特- (4)</th><th>特- ()</th><th>特- ()</th><th colspan="8">5- (1)</th></tr><tr><th rowspan="2">単価表の項目</th><th>盛土工</th><th>構造物掘削</th><th>構造物嵩上げ工</th><th>置換工</th><th>防護柵基礎工</th><th>防護柵基礎工</th><th colspan="8">用排水溝</th></tr><tr><th>A5</th><th>普通部A</th><th>裏込め上B</th><th>A</th><th>A</th><th>B (B=0.80a)</th><th>$P_{ul} \cdot 0.30 \cdot 0.30$</th><th>$P_{ul}(B2) \cdot 0.30 \cdot 0.30$</th><th>$P_{ul} \cdot 0.45 \cdot 0.45$</th><th>$P_{ul} \cdot 0.60 \cdot 0.60$</th><th>$P_{ul}(A) \cdot 0.70 \cdot 0.70$</th><th>$P_{ul}(A) \cdot 0.80 \cdot 0.80$</th><th>$P_{ul}(A) \cdot 0.90 \cdot 0.90$</th><th>$U^{*}(B2) \cdot 0.30 \cdot 0.30(F)$</th></tr><tr><th>単位</th><th>m²</th><th>m²</th><th>m²</th><th>m²</th><th>m</th><th>m</th><th>m</th><th>m</th><th>m</th><th>m</th><th>m</th><th>m</th><th>m</th><th>m</th></tr><tr><td>1</td><td>本線（下り線） （本流越川第四橋～東占冠T N 起点側境門）</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>615.7</td><td></td><td>81.1</td><td>59.7</td><td>16.5</td><td>86.1</td><td>172.4</td><td></td></tr><tr><td>2</td><td>（東占冠T N 終点側境門～境の沢川橋A 1）</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>3</td><td>L 型擁壁</td><td></td><td>532.6</td><td>1,177.3</td><td>396.8</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>4</td><td>軽量盛土工</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>9.4</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>5</td><td>2号補強土壁工</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>6</td><td>3号補強土壁工</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>55.0</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>7</td><td>4号補強土壁工</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>8</td><td>構築工 STA. 831+54.867 C-Bx=1.20x5.00x16.660</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>9</td><td>構築工 STA. 831+45.90 C-P(cor)・1R・φ1.50×21.052</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>10</td><td>構築工 STA. 833+39.4 C-P(cor)・1R・φ1.50×17.829</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>11</td><td>構築工 STA. 836+38.5 C-P(cor)・2R・φ1.50×29.864</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>12</td><td>橋梁下部工 境の沢川橋A 1橋台</td><td></td><td>951.6</td><td>794.2</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>13</td><td>工事用道路 境の沢</td><td>16,201.2</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>14</td><td>境の沢付管理路</td><td></td><td>1,484.2</td><td>1,971.5</td><td>396.8</td><td>9.4</td><td>55.0</td><td>627.9</td><td>38.1</td><td>81.1</td><td>59.7</td><td>16.5</td><td>86.1</td><td>172.4</td><td>12.0</td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></</tr></table>	番 号	名称又は拠点	番号	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	項目番号	2- (5)	2- (6)	2- (7)	特- (4)	特- ()	特- ()	5- (1)								単価表の項目	盛土工	構造物掘削	構造物嵩上げ工	置換工	防護柵基礎工	防護柵基礎工	用排水溝								A5	普通部A	裏込め上B	A	A	B (B=0.80a)	$P_{ul} \cdot 0.30 \cdot 0.30$	$P_{ul}(B2) \cdot 0.30 \cdot 0.30$	$P_{ul} \cdot 0.45 \cdot 0.45$	$P_{ul} \cdot 0.60 \cdot 0.60$	$P_{ul}(A) \cdot 0.70 \cdot 0.70$	$P_{ul}(A) \cdot 0.80 \cdot 0.80$	$P_{ul}(A) \cdot 0.90 \cdot 0.90$	$U^{*}(B2) \cdot 0.30 \cdot 0.30(F)$	単位	m ²	m ²	m ²	m ²	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	1	本線（下り線） （本流越川第四橋～東占冠T N 起点側境門）							615.7		81.1	59.7	16.5	86.1	172.4		2	（東占冠T N 終点側境門～境の沢川橋A 1）															3	L 型擁壁		532.6	1,177.3	396.8											4	軽量盛土工					9.4										5	2号補強土壁工															6	3号補強土壁工					55.0										7	4号補強土壁工															8	構築工 STA. 831+54.867 C-Bx=1.20x5.00x16.660															9	構築工 STA. 831+45.90 C-P(cor)・1R・φ1.50×21.052															10	構築工 STA. 833+39.4 C-P(cor)・1R・φ1.50×17.829															11	構築工 STA. 836+38.5 C-P(cor)・2R・φ1.50×29.864															12	橋梁下部工 境の沢川橋A 1橋台		951.6	794.2												13	工事用道路 境の沢	16,201.2														14	境の沢付管理路		1,484.2	1,971.5	396.8	9.4	55.0	627.9	38.1	81.1	59.7	16.5	86.1	172.4	12.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		番 号			名称又は拠点	番号	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																										
						項目番号	2- (5)	2- (6)	2- (7)	特- (4)	特- ()	特- ()	5- (1)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
						単価表の項目	盛土工	構造物掘削	構造物嵩上げ工	置換工	防護柵基礎工	防護柵基礎工	用排水溝																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																	
			A5	普通部A			裏込め上B	A	A	B (B=0.80a)	$P_{ul} \cdot 0.30 \cdot 0.30$	$P_{ul}(B2) \cdot 0.30 \cdot 0.30$	$P_{ul} \cdot 0.45 \cdot 0.45$	$P_{ul} \cdot 0.60 \cdot 0.60$	$P_{ul}(A) \cdot 0.70 \cdot 0.70$	$P_{ul}(A) \cdot 0.80 \cdot 0.80$	$P_{ul}(A) \cdot 0.90 \cdot 0.90$	$U^{*}(B2) \cdot 0.30 \cdot 0.30(F)$																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																												
		単位	m ²	m ²	m ²	m ²	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																														
		1	本線（下り線） （本流越川第四橋～東占冠T N 起点側境門）							615.7		81.1	59.7	16.5	86.1	172.4																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																														
		2	（東占冠T N 終点側境門～境の沢川橋A 1）																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																											
		3	L 型擁壁		532.6	1,177.3	396.8																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																							
		4	軽量盛土工					9.4																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																						
		5	2号補強土壁工																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																											
		6	3号補強土壁工					55.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																						
		7	4号補強土壁工																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																											
		8	構築工 STA. 831+54.867 C-Bx=1.20x5.00x16.660																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																											
		9	構築工 STA. 831+45.90 C-P(cor)・1R・φ1.50×21.052																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																											
		10	構築工 STA. 833+39.4 C-P(cor)・1R・φ1.50×17.829																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																											
		11	構築工 STA. 836+38.5 C-P(cor)・2R・φ1.50×29.864																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																											
		12	橋梁下部工 境の沢川橋A 1橋台		951.6	794.2																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
		13	工事用道路 境の沢	16,201.2																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																										
		14	境の沢付管理路		1,484.2	1,971.5	396.8	9.4	55.0	627.9	38.1	81.1	59.7	16.5	86.1	172.4	12.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																													

正誤表(82)

工事件名) 道東自動車道 東占冠トンネル工事

修正箇所		正誤区分																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
誤	誤	<table><tr><th rowspan="4">番 号</th><th rowspan="4">名称又は拠点</th><th>番号</th><th>57</th><th>58</th><th>59</th><th>60</th><th>61</th><th>62</th><th>63</th><th>64</th><th>65</th><th>66</th><th>67</th><th>68</th><th>69</th><th>70</th></tr><tr><th rowspan="3">項目番号</th><th colspan="5">5-(7)</th><th>5-(8)</th><th>7-(1)</th><th colspan="5">8-(1)</th><th>8-(2)</th><th>8-(2)</th></tr><tr><th rowspan="2">単価表の項目</th><th colspan="5">地下排水工</th><th>のり面雨水対策工</th><th>基礎杭</th><th colspan="3">コンクリート</th><th colspan="2">型わく</th></tr><tr><th>D=φ 0.30・ 0.70・0.70</th><th>D=φ 0.30・ 0.60・0.60</th><th>D=φ 0.15・ 0.50・0.50</th><th>D=φ 0.15・ 0.50・0.50 A</th><th>D=φ 0.10</th><th>D=φ 0.50・0.50</th><th>コンクリートシー ル (t=100mm)</th><th>場所打ちコンク リート杭 (人力掘削、φ 2,500) (A)</th><th>モルタルライニン グ (t=15cm) (A)</th><th>A1-3 (A)</th><th>B2-1 (A)</th><th>D1-1 (A)</th><th>C (A)</th><th>D (A)</th></tr><tr><th>単位</th><th>m</th><th>m</th><th>m</th><th>m</th><th>m</th><th>m</th><th>m</th><th>m²</th><th>m</th><th>m²</th><th>m²</th><th>m²</th><th>m²</th><th>m²</th><th>m²</th><th>m²</th></tr><tr><td>1</td><td>本線 (下り線) (本流越川第四橋～東占冠T N 起点側坑門)</td><td></td><td>186.1</td><td>247.5</td><td>338.6</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>2</td><td>(東占冠T N 終点側坑門～滝の沢川橋 A 1)</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>3</td><td>L 型擁壁</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>366.0</td><td>241.0</td><td>18.0</td><td>693.0</td><td>63.4</td></tr><tr><td>4</td><td>軽量盛土工</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>5</td><td>2 号補強土壁工</td><td></td><td></td><td></td><td>142.4</td><td>28.1</td><td>2.5</td><td>3.0</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>6</td><td>3 号補強土壁工</td><td></td><td></td><td></td><td>325.5</td><td>92.9</td><td>5.0</td><td>100.5</td><td>78.8</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>7</td><td>4 号補強土壁工</td><td></td><td></td><td></td><td>112.4</td><td>35.8</td><td>1.5</td><td>46.0</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>8</td><td>湧出工 STA.834+54.867 C-B=4.20x5.00x16.660</td><td></td><td></td><td></td><td>31.8</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>9</td><td>湧染工 STA.831+45.90 C-P (cor)・1R・φ 1.50×21.652</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>10</td><td>湧染工 STA.833+39.4 C-P (cor)・1R・φ 1.50×17.829</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>11</td><td>橋梁工 STA.836+38.5 C-P (cor)・2R・φ 1.50×29.864</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>12</td><td>橋梁下部工 滝の沢川橋 A 1 橋台</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>45.0</td><td>353.3</td><td>807.7</td><td>1,207.1</td><td></td><td>1,472.9</td><td></td></tr><tr><td>13</td><td>工事用道路 滝の沢</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>14</td><td>滝の沢付替道路</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><</tr></table>	番 号	名称又は拠点	番号	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	項目番号	5-(7)					5-(8)	7-(1)	8-(1)					8-(2)	8-(2)	単価表の項目	地下排水工					のり面雨水対策工	基礎杭	コンクリート			型わく		D=φ 0.30・ 0.70・0.70	D=φ 0.30・ 0.60・0.60	D=φ 0.15・ 0.50・0.50	D=φ 0.15・ 0.50・0.50 A	D=φ 0.10	D=φ 0.50・0.50	コンクリートシー ル (t=100mm)	場所打ちコンク リート杭 (人力掘削、φ 2,500) (A)	モルタルライニン グ (t=15cm) (A)	A1-3 (A)	B2-1 (A)	D1-1 (A)	C (A)	D (A)	単位	m	m	m	m	m	m	m	m ²	m	m ²	m ²	m ²	m ²	m ²	m ²	m ²	1	本線 (下り線) (本流越川第四橋～東占冠T N 起点側坑門)		186.1	247.5	338.6												2	(東占冠T N 終点側坑門～滝の沢川橋 A 1)																3	L 型擁壁											366.0	241.0	18.0	693.0	63.4	4	軽量盛土工																5	2 号補強土壁工				142.4	28.1	2.5	3.0									6	3 号補強土壁工				325.5	92.9	5.0	100.5	78.8								7	4 号補強土壁工				112.4	35.8	1.5	46.0									8	湧出工 STA.834+54.867 C-B=4.20x5.00x16.660				31.8												9	湧染工 STA.831+45.90 C-P (cor)・1R・φ 1.50×21.652																10	湧染工 STA.833+39.4 C-P (cor)・1R・φ 1.50×17.829																11	橋梁工 STA.836+38.5 C-P (cor)・2R・φ 1.50×29.864																12	橋梁下部工 滝の沢川橋 A 1 橋台									45.0	353.3	807.7	1,207.1		1,472.9		13	工事用道路 滝の沢																14	滝の沢付替道路																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																													
		番 号			名称又は拠点	番号	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69		70																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
						項目番号	5-(7)					5-(8)	7-(1)	8-(1)					8-(2)		8-(2)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																					
							単価表の項目	地下排水工					のり面雨水対策工	基礎杭	コンクリート			型わく																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
			D=φ 0.30・ 0.70・0.70	D=φ 0.30・ 0.60・0.60				D=φ 0.15・ 0.50・0.50	D=φ 0.15・ 0.50・0.50 A	D=φ 0.10	D=φ 0.50・0.50	コンクリートシー ル (t=100mm)	場所打ちコンク リート杭 (人力掘削、φ 2,500) (A)	モルタルライニン グ (t=15cm) (A)	A1-3 (A)	B2-1 (A)	D1-1 (A)	C (A)	D (A)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																							
		単位	m	m	m	m	m	m	m	m ²	m	m ²	m ²	m ²	m ²	m ²	m ²	m ²																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
		1	本線 (下り線) (本流越川第四橋～東占冠T N 起点側坑門)		186.1	247.5	338.6																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
		2	(東占冠T N 終点側坑門～滝の沢川橋 A 1)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																							
		3	L 型擁壁											366.0	241.0	18.0	693.0	63.4																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
		4	軽量盛土工																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																							
		5	2 号補強土壁工				142.4	28.1	2.5	3.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		6	3 号補強土壁工				325.5	92.9	5.0	100.5	78.8																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																															
		7	4 号補強土壁工				112.4	35.8	1.5	46.0																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																
		8	湧出工 STA.834+54.867 C-B=4.20x5.00x16.660				31.8																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																			
		9	湧染工 STA.831+45.90 C-P (cor)・1R・φ 1.50×21.652																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																							
		10	湧染工 STA.833+39.4 C-P (cor)・1R・φ 1.50×17.829																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																							
		11	橋梁工 STA.836+38.5 C-P (cor)・2R・φ 1.50×29.864																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																							
		12	橋梁下部工 滝の沢川橋 A 1 橋台									45.0	353.3	807.7	1,207.1		1,472.9																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																									
		13	工事用道路 滝の沢																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																							
		14	滝の沢付替道路																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																							